

工事番号															
						課長		係長		係員		検算		担当	
令和 8 年度 (債務負担行為) 東部アウトドア拠点整備事業 人道 閲覧設計書 橋架替工事															
(一) 前川 安曇野市明科中川手															
設 計 大 要								施 工 方 法				請 負			
鋼橋架設工 L=19.6m 橋台工 N=2基 既製杭工 (PHC杭) N=4本 仮設工 一式								施 工 期 間				日間			
								起工予定年月日				令和 年 月 日			
								竣工予定年月日				令和 9 年 5 月 31 日			
								契約保証方法				金銭的保証			

総括情報表

頁0-0002

事務所名 変更回数 適用単価区分 単価適用地区 実施設計単価表等の適用日 資材等の単価の出典	61 安曇野市 0 1 実施単価 50 1 1 中信 (2) 08.07.01 建設物価・積算資料 当年 6 月号 土木コスト情報・土木施工単価 当年夏号		
	当 世 代	前 世 代	
前払率 (%) 消費税率 (%) 工種 施工地域区分 (共通仮設) 施工地域区分 (現場管理) 現場環境改善費率計上分 契約保証方法 豪雪割増 週休 2 日補正 冬期補正 (現管)	40 10 % 08 鋼橋架設 06 一般交通影響有り (2) - 2 06 一般交通影響有り (2) - 2 02 上記以外 01 金銭的保証 02 豪雪割増無し 09 週単位 (土日) 444		

(工事費内訳書)

＊ ＊ ＊ 本工事費 ＊ ＊ ＊

頁 -0003

費目・工種・種別・細別・施工名称など	数	量	単 位	単 価	金 額	備 考
＊ ＊ ＊ 本工事費 ＊ ＊ ＊						
鋼橋上部						
			式			
鋼橋架設工						
			式			
架設工（クレーン架設）						
			式			
本体材料費（床板）						
	19.6	m				工種 第0001号表
本体材料費（化粧板）						
	39.2	m				工種 第0002号表
本体材料費（H鋼）						
	19.6	m				工種 第0003号表
本体材料費（高欄）						
	39.2	m				工種 第0004号表
設置工事費（床板）						
	19.6	m				工種 第0005号表

(工事費内訳書)

＊ ＊ ＊ 本工事費 ＊ ＊ ＊

頁 -0004

費目・工種・種別・細別・施工名称など	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
設置工事費（化粧板）					
	39.2	m			工種 第0006号表
設置工事費（H鋼）					
	19.6	m			工種 第0007号表
設置工事費（高欄）					
	39.2	m			工種 第0008号表
ベント設備					
	1	式			工種 第0009号表
ベント基礎					
	1	式			工種 第0010号表
支承工					
		式			
ゴム支承設置					
	1	式			工種 第0011号表
鋼橋足場等設置工					
		式			
橋梁足場工					
		式			

(工事費内訳書)

＊ ＊ ＊ 本工事費 ＊ ＊ ＊

頁 -0005

費目・工種・種別・細別・施工名称など	数	量	単 位	単 価	金 額	備 考
床版足場						
	1		式			工種 第0012号表
橋梁下部						
			式			
橋台工						
			式			
作業土工						
			式			
床掘り（掘削）						
	130		m 3			工種 第0013号表
床掘り（掘削）						
	20		m 3			工種 第0014号表
埋戻し						
	120		m 3			工種 第0015号表
基面整正						
	15		m 2			工種 第0016号表
橋台躯体工 A 1 橋台						
			式			

(工事費内訳書)

＊ ＊ ＊ 本工事費 ＊ ＊ ＊

頁 -0006

費目・工種・種別・細別・施工名称など	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
コンクリート					
	12	m 3			工種 第0017号表
型枠					
	25	m 2			工種 第0018号表
箱抜き D125					
	2	m			工種 第0019号表
箱抜き D100					
	0.4	m			工種 第0020号表
鉄筋					
	0.14	t			工種 第0021号表
鉄筋					
	0.47	t			工種 第0022号表
均しコンクリート					
	7.3	m 2			工種 第0023号表
既製杭工					
		式			
既製コンクリート杭					
		式			

(工事費内訳書)

＊ ＊ ＊ 本工事費 ＊ ＊ ＊

頁 -0007

費目・工種・種別・細別・施工名称など	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
プレボーリング杭工法 P H C φ 4 0 0					
	1	式			施工 第0 -0044号表
中詰コンクリート					
	0.24	m 3			工種 第0024号表
補強鉄筋					
	0.032	t			工種 第0025号表
補強鉄筋					
	0.056	t			工種 第0026号表
現場溶接					
	40	箇所			工種 第0027号表
橋台躯体工 A 2 橋台					
		式			
コンクリート					
	14	m 3			工種 第0028号表
型枠					
	28	m 2			工種 第0029号表
箱抜き D125					
	2	m			工種 第0030号表

(工事費内訳書)

＊ ＊ ＊ 本工事費 ＊ ＊ ＊

頁 -0008

費目・工種・種別・細別・施工名称など	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
鉄筋					
	0.18	t			工種 第0031号表
鉄筋					
	0.51	t			工種 第0032号表
均しコンクリート					
	7.3	m 2			工種 第0033号表
足場					
	6	掛m 2			工種 第0034号表
仮設工					
		式			
水替工					
		式			
ポンプ排水					
		式			
ポンプ設置・撤去					
	1	箇所			施工 第0 -0048号表
ポンプ運転 排水量 0 以上 1 2 0 m 3 / h 未満 全揚程 1 0 m 常時排水					
	20	日			施工 第0 -0050号表

(工事費内訳書)

＊ ＊ ＊ 本工事費 ＊ ＊ ＊

頁 -0009

費目・工種・種別・細別・施工名称など	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
擁壁護岸工					
		式			
場所打擁壁工（構造物単位）					
		式			
重力式擁壁					
	3	m 3			工種 第0035号表
目地板					
	1	m 2			工種 第0036号表
法覆護岸工					
		式			
コンクリートブロック工（Ｃｏブロック積）					
		式			
コンクリート（間知）ブロック積					
	9	m 2			工種 第0037号表
現場打天端コンクリート					
	0.6	m 3			工種 第0038号表
天端保護コンクリート					
	0.7	m 3			工種 第0039号表

(工事費内訳書)

＊ ＊ ＊ 本工事費 ＊ ＊ ＊

頁 -0010

費目・工種・種別・細別・施工名称など	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
現場打小口止コンクリート					
	0.7	m 3			工種 第0040号表
構造物撤去工					
		式			
構造物取壊し工					
		式			
コンクリート切断					
	14	m			工種 第0041号表
コンクリート構造物取壊し					
	3	m 3			工種 第0042号表
殻運搬					
	3	m 3			工種 第0043号表
殻処分					
	3	m 3			工種 第0044号表
河川土工					
		式			
掘削工					
		式			

(工事費内訳書)

＊ ＊ ＊ 本工事費 ＊ ＊ ＊

頁 -0011

費目・工種・種別・細別・施工名称など	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
掘削					
	7	m 3			工種 第0045号表
盛土工					
		式			
路体（築堤）盛土					
	7	m 3			工種 第0046号表
整地					
	7	m 3			工種 第0047号表
法面整形工					
		式			
法面整形（盛土部）					
	4	m 2			工種 第0048号表
右岸デッキ工					
		式			
作業土工					
		式			
床掘り（掘削）					
	12	m 3			工種 第0049号表

(工事費内訳書)

＊ ＊ ＊ 本工事費 ＊ ＊ ＊

頁 -0012

費目・工種・種別・細別・施工名称など	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
埋戻し					
	5	m 3			工種 第0050号表
基面整正					
	4	m 2			工種 第0051号表
右岸デッキ					
		式			
コンクリート					
	10	m 3			工種 第0052号表
型枠					
	14	m 2			工種 第0053号表
型枠					
	2	m 2			工種 第0054号表
目地板					
	0.8	m 2			工種 第0055号表
基礎材					
	3	m 2			工種 第0056号表
基礎材					
	5	m 2			工種 第0057号表

＊ ＊ ＊ 本工事費 ＊ ＊ ＊

頁 -0013

(工事費内訳書)

費目・工種・種別・細別・施工名称など	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
溶接金網					
	6	m ²			工種 第0058号表
床コンクリート面仕上工（はけ引き）					
	6	m ²			工種 第0059号表
本体材料費（転落防止柵）					
	2.9	m			工種 第0060号表
設置工事費（転落防止柵）					
	2.9	m			工種 第0061号表
箱抜き工					
	0.6	m			工種 第0062号表
植栽					
		式			
掘取工					
		式			
中低木掘取工					
		式			
中低木掘取					
	23	本			工種 第0063号表

＊ ＊ ＊ 本工事費 ＊ ＊ ＊

頁 -0014

(工事費内訳書)

費目・工種・種別・細別・施工名称など	数	量	単 位	単 価	金 額	備 考
高木掘取工						
			式			
高木掘取						
	1		本			工種 第0064号表
高木掘取						
	4		本			工種 第0065号表
公園施設等撤去・移設工						
			式			
樹木伐採・抜根工						
			式			
支障木伐採・伐根						
			式			
支障木の伐採・伐根 幹周：20cm未満						
	79		本			科目 第0001号表
支障木の伐採・伐根 幹周：30cm以上60cm未満						
	3		本			科目 第0002号表
支障木の伐採・伐根 幹周：90cm以上120cm未満						
	4		本			科目 第0003号表

(工事費内訳書)

＊ ＊ ＊ 本工事費 ＊ ＊ ＊

頁 -0015

費目・工種・種別・細別・施工名称など	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
土砂等運搬					
	2	m 3			工種 第0066号表
処分費					
	2	t			工種 第0067号表
構造物撤去工					
		式			
構造物取壊し工					
		式			
旧橋撤去工					
	2.7	t			工種 第0068号表
現場発生品運搬					
	2.7	t			工種 第0069号表
処分費					
		式			
＊すべての諸経費の対象額に含めない＊					
スクラップ ヘビーH1（鉄くず）					
	2.09	t			施工 第0 -0088号表

＊ ＊ ＊ 本工事費 ＊ ＊ ＊

(工事費内訳書)

費目・工種・種別・細別・施工名称など	数	量	単 位	単 価	金 額	備 考
スクラップ ヘビーH2 (旧特級B H2)						
	0.45	t				施工 第0 -0089号表
スクラップ ヘビーH3 (旧1級 H3)						
	0.18	t				施工 第0 -0090号表
スクラップ ヘビーH4						
	0.03	t				施工 第0 -0091号表
コンクリート構造物取壊し						
	1	m 3				工種 第0070号表
コンクリート構造物取壊し						
	4	m 3				工種 第0071号表
殻運搬						
			式			
殻運搬 コンクリート(鉄筋)構造物とりこわし 機械積込 DID区間なし 3.3km以下						
	1	m 3				施工 第0 -0093号表
殻運搬 コンクリート(無筋)構造物とりこわし 機械積込 DID区間なし 3.3km以下						
	4	m 3				施工 第0 -0061号表
殻処分						
			式			

＊ ＊ ＊ 本工事費 ＊ ＊ ＊

頁 -0017

(工事費内訳書)

費目・工種・種別・細別・施工名称など ＊処分費等＊	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
処分費 有筋					
	1	t			施工 第0 -0094号表
処分費 無筋					
	4	t			施工 第0 -0062号表
防護柵（横断・転落防止柵）撤去					
	14	m			工種 第0072号表
仮設工（園路）					
		式			
工事用道路工					
		式			
工事用道路盛土					
	63	m 3			工種 第0073号表
土のう					
	24	袋			工種 第0074号表
敷鉄板					
	471	m 2			工種 第0075号表

(工事費内訳書)

＊ ＊ ＊ 本工事費 ＊ ＊ ＊

頁 -0018

費目・工種・種別・細別・施工名称など	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
根固め					
		式			
河川土工					
		式			
掘削工					
		式			
掘削					
	30	m 3			工種 第0076号表
法面整形工					
		式			
法面整形（盛土部）					
	4	m 2			工種 第0077号表
残土処理工					
		式			
土砂等運搬					
	370	m 3			工種 第0078号表
残土等処分					
	370	m 3			工種 第0079号表

＊ ＊ ＊ 本工事費 ＊ ＊ ＊

頁 -0019

(工事費内訳書)

費目・工種・種別・細別・施工名称など	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
作業土工					
		式			
基面整正					
	20	m 2			工種 第0080号表
根固めブロック工（カヌーコース障害物）					
		式			
根固め工					
		式			
根固めブロック製作 平面型 2 t					
	6	個			工種 第0081号表
根固めブロック製作 平面型 3 t					
	4	個			工種 第0082号表
根固めブロック運搬（積込・荷卸） 平面型 2 t					
	6	個			工種 第0083号表
根固めブロック運搬（積込・荷卸） 平面型 3 t					
	4	個			工種 第0084号表
根固めブロック据付 平面型 2 t					
	6	個			工種 第0085号表

(工事費内訳書)

＊ ＊ ＊ 本工事費 ＊ ＊ ＊

頁 -0020

費目・工種・種別・細別・施工名称など	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
根固めブロック据付 平面型 3t					
	4	個			工種 第0086号表
鉄筋工					
	0.11	t			工種 第0087号表
仮設工					
		式			
工事用道路工					
		式			
工事用道路盛土					
	130	m 3			工種 第0088号表
工事用道路撤去					
	130	m 3			工種 第0089号表
敷鉄板					
	231	m 2			工種 第0090号表
土留・仮締切工					
		式			
大型土のう 流用土制作・設置					
	193	袋			工種 第0091号表

＊ ＊ ＊ 本工事費 ＊ ＊ ＊

頁 -0021

(工事費内訳書)

費目・工種・種別・細別・施工名称など	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
大型土のう 撤去					
	193	袋			工種 第0092号表
瀬替工					
		式			
工事用道路工					
		式			
工事用道路盛土					
	80	m 3			工種 第0093号表
工事用道路撤去					
	80	m 3			工種 第0094号表
敷鉄板					
	125	m 2			工種 第0095号表
土留・仮締切工					
		式			
大型土のう 移設（撤去・再設置）					
	68	袋			工種 第0096号表
仮水路工					
		式			

(工事費内訳書)

*** 本工事費 ***

費目・工種・種別・細別・施工名称など	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
暗渠排水管移設					
	40	m			工種 第0097号表
*** 直接工事費 ***					
*** 現場環境改善費（率分） ***					
率 0.0098					
*** 共通仮設費率計算額 ***					
補正無の率 0.2053		補正後の率 0.2513			
*** 共通仮設費計 ***					
*** 純工事費 ***					
*** 現場管理費 ***					
補正無の率 0.4023		補正後の率 0.4612			

(工事費内訳書)

*** 本工事費 ***

費目・工種・種別・細別・施工名称など	数	量	単 位	単 価	金 額	備 考
*** 工事原価 ***						
*** 一般管理費等 ***						
補正無の率 0.1879				前払率補正 1.0000 契約保証補正 0.0004		
*** 工事価格計 ***						
*** 消費税等相当額計 ***						
率 0.1000						
*** 工事費計 ***						
(参考) 直接工事費のうち労務費						
(参考) 直接工事費のうち材料費						
(参考) 現場管理費のうち法定福利費						
率 0.0278						
(参考) 現場管理費のうち建退協制度の掛金						

*** * * 本工事費 * * ***

(工事費内訳書)

[illegible]

本体材料費（床板）

工種明細表

工種 第0001号表

頁0-0025

[illegible]

本体材料費（化粧板）

工種明細表

工種 第0002号表

頁0-0026

[illegible]

本体材料費（H鋼）

工種明細表

工種 第0003号表

頁0-0027

[illegible]

本体材料費（高欄）

工種明細表

工種 第0004号表

頁0-0028

[illegible]

設置工事費（床板）

工種明細表

工種 第0005号表

頁0-0029

[illegible]

設置工事費（化粧板）

工種明細表

工種 第0006号表

頁0-0030

[illegible]

設置工事費（H鋼）

工種明細表

工種 第0007号表

頁0-0031

[illegible]

設置工事費（高欄）

工種明細表

工種 第0008号表

頁0-0032

[illegible]

ベント設備

工種明細表

工種 第0009号表

頁0-0033

[illegible]

工 種 明 細 表

工種 第0011号表

工 種 ・ 施 工 名 称 など		数	量	単 位	単 価	金 額	備 考
	ゴム支承据付工（沓座モルタル）						施工 第0 -0018号表
		1		式			
	*** 単位当り ***						
		1		式			

床版足場

工種明細表

工種 第0012号表

頁0-0036

工 種 ・ 施 工 名 称 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
主体足場（パイプ吊り足場） プレートガーダ 設置・撤去＋賃料 供用月数 1 月					施工 第0 -0023号表
	63	m 2			
敷鉄板設置・撤去					施工 第0 -0024号表
	75	m 2			
敷鉄板賃料 鋼板 2 2 × 1 5 2 4 × 3 0 4 8 mm 供用日数 3 0 日					施工 第0 -0026号表
	75	m ²			
*** 単位当り ***					
	1	式			

床掘り（掘削）

工種明細表

工種 第0013号表

頁0-0037

[illegible]

床掘り（掘削）

工種明細表

工種 第0014号表

頁0-0038

[illegible]

埋戻し

工種明細表

工種 第0015号表

頁0-0039

[illegible]

基面整正

工種明細表

工種 第0016号表

頁0-0040

コンクリート

工種明細表

工種 第0017号表

頁0-0041

[illegible]

型枠

工種明細表

工種 第0018号表

頁0-0042

[illegible]

D125

工種 第0019号表

頁0-0043

[illegible]

D100

工種 第0020号表

頁0-0044

[illegible]

工 種 明 細 表

工種 第0021号表

工 種 ・ 施 工 名 称 など		数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
鉄筋加工 S D 3 4 5 D 1 3						施工 第0 -0037号表
		1	t			
* * * 単位当り * * *						
		1	t			

鉄筋

工種明細表

工種 第0022号表

頁0-0046

[illegible]

均しコンクリート

工種明細表

工種 第0023号表

頁0-0047

[illegible]

中詰コンクリート

工種明細表

工種 第0024号表

頁0-0048

[illegible]

補強鉄筋

工種明細表

工種 第0025号表

頁0-0049

[illegible]

補強鉄筋

工種明細表

工種 第0026号表

頁0-0050

[illegible]

現場溶接

工種明細表

工種 第0027号表

頁0-0051

[illegible]

コンクリート

工種明細表

工種 第0028号表

頁0-0052

[illegible]

型枠

工種明細表

工種 第0029号表

頁0-0053

[illegible]

D125

工種 第0030号表

頁0-0054

[illegible]

鉄筋

工種明細表

工種 第0031号表

頁0-0055

[illegible]

鉄筋

工種明細表

工種 第0032号表

頁0-0056

[illegible]

足場

工種明細表

工種 第0034号表

頁0-0058

[illegible]

重力式擁壁

工種明細表

工種 第0035号表

頁0-0059

[illegible]

コンクリート（間知）ブロック積

工種明細表

工種 第0037号表

頁0-0061

[illegible]

現場打天端コンクリート

工種明細表

工種 第0038号表

頁0-0062

[illegible]

天端保護コンクリート

工種明細表

工種 第0039号表

頁0-0063

[illegible]

現場打小口止コンクリート

工種明細表

工種 第0040号表

頁0-0064

[illegible]

工 種 明 細 表

工種 第0041号表

工 種 ・ 施 工 名 称 など		数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
コンクリート切断 コンクリート舗装版 15cmを超え35cm以下						施工 第0 -0059号表
		1	m			
*** 単位当り ***						
		1	m			

コンクリート構造物取壊し

工種明細表

工種 第0042号表

頁0-0066

[illegible]

殼運搬

工種明細表

工種 第0043号表

頁0-0067

[illegible]

殻処分

工 種 明 細 表

工種 第0044号表

工 種 ・ 施 工 名 称 など		数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
* 処分費等 *						
処分費 無筋						施工 第0 -0062号表
		1	t			
* * * 単位当り * * *						
		1	m 3			

掘削

工種明細表

工種 第0045号表

頁0-0069

[illegible]

路体（築堤）盛土

工種明細表

工種 第0046号表

頁0-0070

[illegible]

整地

工種明細表

工種 第0047号表

頁0-0071

[illegible]

法面整形（盛土部）

工種明細表

工種 第0048号表

頁0-0072

[illegible]

床掘り（掘削）

工種明細表

工種 第0049号表

頁0-0073

[illegible]

埋戻し

工種明細表

工種 第0050号表

頁0-0074

[illegible]

基面整正

工種明細表

工種 第0051号表

頁0-0075

コンクリート

工種明細表

工種 第0052号表

頁0-0076

[illegible]

型枠

工種明細表

工種 第0053号表

頁0-0077

[illegible]

型枠

工種明細表

工種 第0054号表

頁0-0078

[illegible]

目地板

工種明細表

工種 第0055号表

頁0-0079

[illegible]

基礎材

工種明細表

工種 第0056号表

頁0-0080

[illegible]

基礎材

工種明細表

工種 第0057号表

頁0-0081

[illegible]

溶接金網

工種明細表

工種 第0058号表

頁0-0082

[illegible]

床コンクリート面仕上工（はけ引き）

工 種 明 細 表

工種 第0059号表

工 種 ・ 施 工 名 称 など		数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
床コンクリート面仕上工（はけ引き）						施工 第0 -0074号表
		1	m ²			
*** 単位当り ***						
		1	m ²			

本体材料費（転落防止柵）

工種明細表

工種 第0060号表

頁0-0084

[illegible]

設置工事費（転落防止柵）

工種明細表

工種 第0061号表

頁0-0085

[illegible]

工 種 明 細 表

工種 第0062号表

工 種 ・ 施 工 名 称 など		数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
箱抜き工						施工 第0 -0078号表
		1	m			
*** 単位当り ***						
		1	m			

中低木掘取

工種明細表

工種 第0063号表

頁0-0087

[illegible]

高木掘取

工種明細表

工種 第0064号表

頁0-0088

[illegible]

高木掘取

工種明細表

工種 第0065号表

頁0-0089

[illegible]

土砂等運搬

工種明細表

工種 第0066号表

頁0-0090

[illegible]

処分費

工種明細表

工種 第0067号表

頁0-0091

[illegible]

旧橋撤去工

工種明細表

工種 第0068号表

頁0-0092

[illegible]

現場発生品運搬

工種明細表

工種 第0069号表

頁0-0093

[illegible]

コンクリート構造物取壊し

工種明細表

工種 第0070号表

頁0-0094

[illegible]

コンクリート構造物取壊し

工種明細表

工種 第0071号表

頁0-0095

[illegible]

工 種 明 細 表

工種 第0072号表

工 種 ・ 施 工 名 称 など		数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
転落防止柵撤去工 ビーム式 土中建込用 支柱間隔 1 . 5 m						施工 第0 -0095号表
		1	m			
*** 単位当り ***						
		1	m			

土のう

工種明細表

工種 第0074号表

頁0-0098

[illegible]

敷鉄板

工種明細表

工種 第0075号表

頁0-0099

[illegible]

掘削

工種明細表

工種 第0076号表

頁0-0100

[illegible]

法面整形（盛土部）

工種明細表

工種 第0077号表

頁0-0101

[illegible]

土砂等運搬

工種明細表

工種 第0078号表

頁0-0102

[illegible]

残土等処分

工 種 明 細 表

工種 第0079号表

工 種 ・ 施 工 名 称 など		数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
* 処分費等 *						
残土等処分						施工 第0 -0098号表
		1	m 3			
* * * 単位当り * * *						
		1	m 3			

基面整正

工種明細表

工種 第0080号表

頁0-0104

[illegible]

平面型 2 t

工種 第0081号表

頁0-0105

[illegible]

平面型 3t

工 種 ・ 施 工 名 称 など		数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
リーフロック 形 3.0 t 1,650×1,650×660						
		1	個			
*** 単位当り ***						
		1	個			

平面型 2 t

工種 第0083号表

頁0-0107

[illegible]

平面型 3 t

工種 第0084号表

頁0-0108

工 種 ・ 施 工 名 称 など						数	量	単 位	単 価	金 額	備 考
	消波根固めブロック運搬 2.5tを超え5.5t以下 積込み・据付け(層積)					1	個				施工 第0 -0100号表
	*** 単位当り ***					1	個				

平面型 2 t

工種 第0085号表

頁0-0109

[illegible]

平面型 3 t

工種 第0086号表

頁0-0110

[illegible]

鉄筋工

工種明細表

工種 第0087号表

頁0-0111

[illegible]

[illegible]

工種明細表

工種 第0089号表

[illegible]

敷鉄板

工種明細表

工種 第0090号表

頁0-0114

[illegible]

大型土のう 流用土制作・設置

工種明細表

工種 第0091号表

頁0-0115

[illegible]

大型土のう 撤去

工種明細表

工種 第0092号表

頁0-0116

[illegible]

[illegible]

工種明細表

工種 第0094号表

頁0-0118

[illegible]

敷鉄板

工種明細表

工種 第0095号表

頁0-0119

[illegible]

大型土のう 移設（撤去・再設置）

工種明細表

工種 第0096号表

頁0-0120

[illegible]

暗渠排水管移設

工種明細表

工種 第0097号表

頁0-0121

[illegible]

支障木の伐採・伐根

科目内訳表

科目 第0001号表

頁0-0122

幹周：20cm未満

施 工 名 称 など		数	量	単 位	単 価	金 額	備 考
支障木の伐採（チェーンソー伐採） 幹周：20cm未満							
		1		本			施工 第0 -0001号表
支障木の伐根 幹周：20cm未満 機械伐根							
		1		本			施工 第0 -0004号表
*** 単位当り ***							
		1		本			

支障木の伐採・伐根

科目内訳表

科目 第0002号表

頁0-0123

幹周：30cm以上60cm未満

施 工 名 称 など		数	量	単 位	単 価	金 額	備 考
支障木の伐採（チェーンソー伐採） 幹周：30cm以上60cm未満							
		1		本			施工 第0 -0006号表
支障木の伐根 幹周：30cm以上60cm未満 機械伐根							
		1		本			施工 第0 -0007号表
*** 単位当り ***							
		1		本			

支障木の伐採・伐根

科目内訳表

科目 第0003号表

頁0-0124

幹周：90cm以上120cm未満

施 工 名 称 な ど		数	量	単 位	単 価	金 額	備 考
支障木の伐採（チェーンソー伐採） 幹周：90cm以上120cm未満							
		1		本			施工 第0 -0008号表
支障木の伐根 幹周：30cm以上60cm未満 機械伐根							
		1		本			施工 第0 -0009号表
*** 単位当り ***							
		1		本			

施 工 内 訳 表

頁0-0125

支障木の伐採（チェーンソー伐採）
幹周：20cm未満

施工 第0 -0001号表

10 本 当り

名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
造園工	0.1	人			
普通作業員	0.21	人			
チェーンソー 6h	0.09	日			施工 第0-0002号表
トラック 2 t積運転 6h	0.05	台			施工 第0-0003号表
諸雑費 端数処理	1	式			
*** 合 計 ***	10	本			
*** 単位当り ***	1	本			

施 工 内 訳 表

頁0-0126

チェンソー
6h

施工 第0 -0002号表

1 日 当り

名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
特殊作業員	1	人			
ガソリン レギュラー スタンド	2.28	L			
チェンソー ガソリンエンジン・長600mm・排気量0.080℔	1	日			
損耗費	3	%			
諸雑費 端数処理	1	式			
*** 単位当り ***	1	日			

施 工 内 訳 表

頁0-0127

トラック 2 t積運転
6h

施工 第0 -0003号表

1 台 当り

名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
運転手（一般）	1	人			
軽油 小型口 - リ - パトロール給油	23	L			
トラック 普通型・積載質量2 t 積	6	時間			
諸雑費 端数処理	1	式			
*** 単位当り ***	1	台			

施 工 内 訳 表

頁0-0128

支障木の伐根
幹周：20cm未満

機械伐根

施工 第0 -0004号表

10

本 当り

名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
普通作業員	0.08	人			
チェンソー 6h	0.01	日			施工 第0-0002号表
トラッククレーン クレーン装置付 4～4.5t積 2.9t吊	0.09	時間			施工 第0-0005号表
トラック 2 t積運転 6h	0.03	台			施工 第0-0003号表
諸雑費 端数処理	1	式			
*** 合 計 ***	10	本			
*** 単位当り ***	1	本			

施 工 内 訳 表

頁0-0129

トラッククレーン
クレーン装置付 4~4.5t積 2.9t吊

施工 第0 -0005号表

1 時間 当り

名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
運転手（特殊）	0.17	人			
軽油 小型口 - リ - パトロール給油	5.3	L			
トラッククレーン クレーン装置付 4~4.5t積 2.9t吊	1	時間			
*** 単位当り ***	1	時間			

施 工 内 訳 表

頁0-0130

支障木の伐採（チェーンソー伐採）
幹周：30cm以上60cm未満

施工 第0 -0006号表

10 本 当り

名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
造園工	0.7	人			
普通作業員	1.35	人			
チェーンソー 6h	0.37	日			施工 第0-0002号表
トラック 2 t積運転 6h	1.3	台			施工 第0-0003号表
諸雑費 端数処理	1	式			
*** 合 計 ***	10	本			
*** 単位当り ***	1	本			

施 工 内 訳 表

頁0-0131

支障木の伐根
幹周：30cm以上60cm未満

機械伐根

施工 第0 -0007号表

10

本 当り

名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
普通作業員	1.15	人			
チェンソー 6h	0.17	日			施工 第0-0002号表
トラッククレーン クレーン装置付 4～4.5t積 2.9t吊	1.27	時間			施工 第0-0005号表
トラック 2 t積運転 6h	0.45	台			施工 第0-0003号表
諸雑費 端数処理	1	式			
*** 合 計 ***	10	本			
*** 単位当り ***	1	本			

施 工 内 訳 表

頁0-0132

支障木の伐採（チェーンソー伐採）
幹周：90cm以上120cm未満

施工 第0 -0008号表

10 本 当り

名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
造園工	3.5	人			
普通作業員	6.75	人			
チェーンソー 6h	1.25	日			施工 第0-0002号表
トラック 2 t積運転 6h	3.8	台			施工 第0-0003号表
諸雑費 端数処理	1	式			
*** 合 計 ***	10	本			
*** 単位当り ***	1	本			

施 工 内 訳 表

頁0-0133

支障木の伐根
幹周：30cm以上60cm未満

機械伐根

施工 第0 -0009号表

10 本 当り

名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
普通作業員	10.7	人			
チェンソー 6h	1.6	日			施工 第0-0002号表
トラッククレーン クレーン装置付 4～4.5t積 2.9t吊	11.8	時間			施工 第0-0005号表
トラック 2 t積運転 6h	4.2	台			施工 第0-0003号表
諸雑費 端数処理	1	式			
*** 合 計 ***	10	本			
*** 単位当り ***	1	本			

施 工 内 訳 表

頁0-0134

床板設置費
再生木材

施工 第0 -0010号表

1 m 当り

名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
土木一般世話役	0.13	人			
特殊作業員	0.26	人			
普通作業員	0.3	人			
機械工具損料	15	%			
*** 単位当り ***	1	m			

化粧板設置費
再生木材

施 工 内 訳 表

施工 第0 -0011号表

1 m 当り

名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
土木一般世話役	0.09	人			
特殊作業員	0.18	人			
普通作業員	0.21	人			
機械工具損料	15	%			
*** 単位当り ***	1	m			

施 工 内 訳 表

頁0-0136

H鋼設置費

施工 第0 -0012号表

H-588×300×12×20

1 m 当り

名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
土木一般世話役	0.42	人			
特殊作業員	0.84	人			
普通作業員	0.97	人			
機械工具損料	15	%			
*** 単位当り ***	1	m			

施 工 内 訳 表

頁0-0137

高欄設置費
アルミ合金+再生木材化粧

施工 第0 -0013号表

1 m 当り

名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
土木一般世話役	0.07	人			
特殊作業員	0.14	人			
普通作業員	0.16	人			
諸雑費	15	%			
*** 単位当り ***	1	m			

施 工 内 訳 表

頁0-0138

ベント設備設置・撤去
ラフテレーンクレーン

施工 第0 -0014号表

ベント総質量4 . 1 t

1 式 当り

名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
橋りょう世話役	2.9	人			
橋りょう特殊工	14.5	人			
ラフテレーンクレーン [油圧伸縮ジブ] 賃料 排ガス2 0 1 4 2 5 t吊	3	日			
架設工具損料	5	供用日			施工 第0-0015号表
発動発電機賃料 ディーゼル駆動 2 5 k V A	5	供用日			施工 第0-0016号表
諸雑費	1	%			(労) × 率
* * * 単位当り * * *	1	式			

架設工具損料

施 工 内 訳 表

施工 第0 -0015号表

1 供用日 当り

名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
橋梁用架設工具 損料 鋼橋	1.000	供用日			
諸雑費	1	式			
*** 単位当り ***	1	供用日			

施工内訳表

頁0-0140

発動発電機賃料

ディーゼル駆動 25 kVA

施工 第0 -0016号表

1 供用日 当り

[illegible]

安曇野市

施 工 内 訳 表

頁0-0141

ベント基礎設置・撤去
2本/基

施工 第0 -0017号表

20.4 m² 当り

名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
橋りょう世話役	0.9	人			
橋りょう特殊工	3.6	人			
ラフテレーンクレーン [油圧伸縮ジブ] 賃料 排ガス 2 0 1 4 2 5 t 吊	1	日			
ベント基礎損料 (鋼板) 8.2 t	10	供用日			
諸雑費	1	式			
*** 合 計 ***	20.4	m ²			
*** 単位当り ***	1	m ²			

ゴム支承据付工（沓座モルタル）

施 工 内 訳 表

施工 第0 -0018号表

頁0-0142

1 式 当り

名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
無収縮モルタル	0.06	m 3			施工 第0-0019号表
型枠 一般型枠 小型構造物	0.4	m 2			施工 第0-0020号表
無収縮モルタル	0.02	m 3			施工 第0-0019号表
鉄筋加工 S D 2 9 5 D 1 0	0.02	t			施工 第0-0021号表
* * * 単位当り * * *	1	式			

無収縮モルタル

施 工 内 訳 表

施工 第0 -0019号表

1 m 3 当り

名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
無収縮材 セメント系 プレミックスタイプ	1,875.000	kg			
諸雑費	1	式			
*** 単位当り ***	1	m 3			

施 工 内 訳 表

頁0-0144

型枠
一般型枠
機械構成比：0.00%

小型構造物
労務構成比：100.00%

材料構成比：0.00%

市場単価構成比：0.00%

施工 第0 -0020号表

1
標準単価：

m 2 当り

代 表 機 労 材 規 格	構成比	単 位	単 価	代 表 機 労 材 規 格(東京地区)	単価(東京地区)	備 考
型わく工	44.28%	人		型わく工		
普通作業員	30.82%	人		普通作業員		
土木一般世話役	11.86%	人		土木一般世話役		
積算単価		式		積算単価		
*** 単位当り ***						
型枠の種類：一般型枠				構造物の種類：小型構造物		

施 工 内 訳 表

頁0-0145

鉄筋加工
S D 2 9 5 D 1 0

施工 第0 -0021号表

1 t 当り

名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
鉄筋加工	1.000	t			施工 第0-0022号表
*** 単位当り ***	1	t			
作業区分：加工 R T C 賃料補正係数：1			鉄筋材料規格・径：S D 2 9 5 D 1 0		

鉄筋加工

施 工 内 訳 表

施工 第0 -0022号表

頁0-0146

1 t 当り

名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
土木一般世話役	0.200	人			
鉄筋工	2.300	人			
普通作業員	0.200	人			
ラフテレーンクレーン [油圧伸縮ジブ] 賃料 排ガス 2 0 1 4 2 5 t 吊	0.040	日			
異形棒鋼 S D 2 9 5 A / S D 2 9 5 D 1 0	1.030	t			
諸雑費	12.000	%			
* * * 単位当り * * *	1	t			
作業区分：加工 R T C 賃料補正係数：1			鉄筋材料規格・径：S D 2 9 5 D 1 0		

主体足場（パイプ吊り足場）
プレートガーダ

施工 第0 -0023号表

設置・撤去 + 賃料 供用月数 1 月

1 m 2 当り

[illegible]

敷鉄板設置・撤去

施 工 内 訳 表

施工 第0 -0024号表

頁0-0148

100 m 2 当り

名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
土木一般世話役	0.295	人			
とび工	0.295	人			
普通作業員	0.295	人			
バックホウ運転 (機 - 2 8) クローラ型・クレーン付 山積 0 . 8 m 3 排出ガス対策型 2 0 1 4 年規制	0.295	日			施工 第0-0025号表
諸雑費	1.000	%			
*** 合 計 ***	100	m 2			
*** 単位当り ***	1	m 2			
作業区分：設置・撤去					

施 工 内 訳 表

頁0-0149

バックホウ運転（機 - 2 8）

クローラ型・クレーン付 山積0.8m³ 排出ガス対策型2014年規制

施工 第0 -0025号表

1 日 当り

名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
バックホウ[クローラ型・クレーン付]賃料 排ガス2014 山積0.8m ³	1.060	供用日			
運転手（特殊）	1.000	人			
軽油 小型ロ - リ - パトロール給油	119.000	L			
諸雑費	1	式			
*** 単位当り ***	1	日			
規格：クローラ型・クレーン付 山積0.8m ³ バックホウ（供用日／日）：1.06 軽油（L／日）：119			排出ガス対策型区分：排出ガス対策型2014年規制 特殊運転手（人／日）：1		

施 工 内 訳 表

敷鉄板賃料

鋼板 22×1524×3048mm

供用日数30日

施工 第0 -0026号表

1 m² 当り

名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
敷鉄板賃料 22×1524×3048	0.215	枚			
敷鉄板 整備費 22×1524×3048	0.215	枚			
諸雑費	1	式			
*** 単位当り ***	1	m ²			

施 工 内 訳 表

頁0-0151

掘削
土砂 5,000m3未満

オープンカット

施工 第0 -0027号表

1

m3 当り

機械構成比： 42.72%

労務構成比：

37.91%

材料構成比：

19.37%

市場単価構成比：

0.00%

標準単価：

代 表 機 労 材 規 格	構成比	単 位	単 価	代 表 機 労 材 規 格(東京地区)	単価(東京地区)	備 考
バックホウ（クローラ型）[標準型] 超低騒音・排ガス3次 山積0.8m3	42.72%	供用日		バックホウ（クローラ型）[標準型] 超低騒音・排ガス3次		
運転手（特殊）	37.91%	人		運転手（特殊）		
軽油 小型ロ - リ - パトロール給油	19.37%	L		軽油 パトロール給油		
積算単価		式		積算単価		
*** 単位当り ***						
土質：土砂 押土の有無：押土なし 施工数量：5,000m3未満				施工方法：オープンカット 障害の有無：障害なし 豪雪割増：豪雪割増 工種条件と同じ		

施 工 内 訳 表

頁0-0152

掘削

岩塊・玉石 5,000m3未満

機械構成比： 42.72%

オープンカット

労務構成比： 37.91%

材料構成比： 19.37%

市場単価構成比： 0.00%

施工 第0 -0028号表

1
標準単価：

m 3 当り

代 表 機 労 材 規 格	構成比	単 位	単 価	代 表 機 労 材 規 格(東京地区)	単価(東京地区)	備 考
バックホウ（クローラ型）[標準型] 超低騒音・排ガス3次 山積0.8m3	42.72%	供用日		バックホウ（クローラ型）[標準型] 超低騒音・排ガス3次		
運転手（特殊）	37.91%	人		運転手（特殊）		
軽油 小型ロ - リ - パトロール給油	19.37%	L		軽油 パトロール給油		
積算単価		式		積算単価		
*** 単位当り ***						
土質：岩塊・玉石 押土の有無：押土なし 施工数量：5,000m3未満				施工方法：オープンカット 障害の有無：障害なし 豪雪割増：豪雪割増 工種条件と同じ		

施 工 内 訳 表

頁0-0153

埋戻し
最大埋戻幅1m以上4m未満

施工 第0 -0029号表

1 m 3 当り

機械構成比：9.29%		労務構成比：82.13%		材料構成比：8.58%		市場単価構成比：0.00%		標準単価：	
代 表 機 労 材 規 格		構 成 比	単 位	単 価	代 表 機 労 材 規 格(東京地区)		単 価(東京地区)	備 考	
バックホウ〔クローラ型〕賃料 ～排ガス2014 山積0.8m3		7.79%	日		バックホウ〔クローラ型〕賃料				
振動ローラ〔ハンドガイド式〕賃料 質量0.5～0.6t		1.41%	日		振動ローラ〔ハンドガイド式〕賃料				
タンパ(ランマ)賃料 質量60～80kg		0.09%	日		タンパ(ランマ)賃料				
普通作業員		40.17%	人		普通作業員				
特殊作業員		26.27%	人		特殊作業員				
運転手(特殊)		15.69%	人		運転手(特殊)				

施 工 内 訳 表

頁0-0154

埋戻し
最大埋戻幅1m以上4m未満

施工 第0 -0029号表

1 m 3 当り

機械構成比： 9.29% 労務構成比： 82.13% 材料構成比： 8.58% 市場単価構成比： 0.00%				標準単価： 1		
代 表 機 労 材 規 格	構成比	単 位	単 価	代 表 機 労 材 規 格(東京地区)	単価(東京地区)	備 考
軽油 小型ロ - リ - パトロール給油	8.45%	L		軽油 パトロール給油		
ガソリン レギュラー スタンド	0.13%	L		ガソリン レギュラー スタンド		
積算単価		式		積算単価		
*** 単位当り ***						
施工方法：最大埋戻幅1m以上4m未満				豪雪割増：豪雪割増 工種条件と同じ		

基面整正

施 工 内 訳 表

施工 第0 -0030号表

頁0-0155

機械構成比： 0.00% 労務構成比： 100.00% 材料構成比： 0.00% 市場単価構成比： 0.00% 標準単価： 1 m 2 当り

代 表 機 労 材 規 格	構成比	単 位	単 価	代 表 機 労 材 規 格(東京地区)	単価(東京地区)	備 考
普通作業員	100.00%	人		普通作業員		
積算単価		式		積算単価		
*** 単位当り ***						

施 工 内 訳 表

頁0-0156

橋台コンクリート打設

施工 第0 -0031号表

名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
土木一般世話役	0.06	人			
特殊作業員	0.18	人			
普通作業員	0.24	人			
生コン 24 - 12 - 40 - BB (W / C = 55 %以下)	10.2	m 3			
コンクリートポンプ車運転 (機 - 20) ブーム式 圧送能力 90 ~ 110 m 3 / h	0.06	日			施工 第0-0032号表
養生工 一般養生 鉄筋構造物	10	m 3			施工 第0-0033号表
諸雑費	3	%			(労 + 機) × 率
*** 合 計 ***	10	m 3			
*** 単位当り ***	1	m 3			

施 工 内 訳 表

頁0-0157

コンクリートポンプ車運転 (機 - 20)
ブーム式 圧送能力 90 ~ 110 m³ / h

施工 第0 -0032号表

1 日 当り

名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
コンクリートポンプ車 [トラック架装] ブーム式 圧送能力 90 ~ 110 m ³ / h	1.040	供用日			
運転手 (特殊)	1.000	人			
軽油 小型口 - リ - パトロール給油	66.000	L			
諸雑費	1	式			
*** 単位当り ***	1	日			
規格: ブーム式 圧送能力 90 ~ 110 m ³ / h C o 圧送管供用日当運転時間: 0 コンクリートポンプ車 (供用日 / 日): 1.04 コンクリート圧送管 (供用日 / 日): 1.04 軽油 (L / 日): 66			C ポンプ車供用日当運転時間: 0 豪雪割増: 豪雪割増 工種条件と同じ 3.0 mを超える部分の圧送管延長 L (m): 0 特殊運転手 (人 / 日): 1		

施 工 内 訳 表

頁0-0158

養生工
一般養生

施工 第0 -0033号表

10 m 3 当り

鉄筋構造物

名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
土木一般世話役	0.050	人			
普通作業員	0.130	人			
諸雑費	21.000	%			
*** 合 計 ***	10	m 3			
*** 単位当り ***	1	m 3			
構造物種別：鉄筋構造物			養生の種類：一般養生		

施 工 内 訳 表

型枠
一般型枠
機械構成比：0.00%

鉄筋・無筋構造物
労務構成比：100.00%

材料構成比：0.00%

市場単価構成比：0.00%

施工 第0 -0034号表

1
標準単価：

m 2 当り

代 表 機 労 材 規 格	構成比	単 位	単 価	代 表 機 労 材 規 格(東京地区)	単価(東京地区)	備 考
型わく工	46.66%	人		型わく工		
普通作業員	25.14%	人		普通作業員		
土木一般世話役	9.51%	人		土木一般世話役		
積算単価		式		積算単価		
*** 単位当り ***						
型枠の種類：一般型枠				構造物の種類：鉄筋・無筋構造物		

施 工 内 訳 表

箱抜き
D125

施工 第0 -0035号表

1

m 当り

機械構成比： 0.00%		労務構成比： 62.13%		材料構成比： 37.87%		市場単価構成比： 0.00%		標準単価：	
代 表 機 労 材 規 格		構成比	単 位	単 価	代 表 機 労 材 規 格(東京地区)		単価(東京地区)	備 考	
普通作業員		62.13%	人		普通作業員				
円形空洞型枠（紙製） D 1 2 5		37.87%	m		円形型枠 内径 1 0 0 × 2 . 7 × 4 0 0 0				
積算単価			式		積算単価				
*** 単位当り ***									
型枠の規格：D125					費用の内訳：全ての費用				

施 工 内 訳 表

頁0-0161

箱抜き

施工 第0 -0036号表

D100

1

m 当り

機械構成比： 0.00%		労務構成比： 62.13%		材料構成比： 37.87%		市場単価構成比： 0.00%		標準単価：	
代 表 機 労 材 規 格		構成比	単 位	単 価	代 表 機 労 材 規 格(東京地区)		単価(東京地区)	備 考	
普通作業員		62.13%	人		普通作業員				
円形空洞型枠（紙製） D 1 0 0		37.87%	m		円形型枠 内径 1 0 0 × 2 . 7 × 4 0 0 0				
積算単価			式		積算単価				
*** 単位当り ***									
型枠の規格：D100					費用の内訳：全ての費用				

施 工 内 訳 表

鉄筋加工
S D 3 4 5 D 1 3

施工 第0 -0037号表

1 t 当り

名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
鉄筋加工	1.000	t			施工 第0-0038号表
*** 単位当り ***	1	t			
作業区分：加工 R T C 賃料補正係数：1			鉄筋材料規格・径：S D 3 4 5 D 1 3		

鉄筋加工

施 工 内 訳 表

施工 第0 -0038号表

頁0-0163

1 t 当り

名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
土木一般世話役	0.200	人			
鉄筋工	2.300	人			
普通作業員	0.200	人			
ラフテレーンクレーン [油圧伸縮ジブ] 賃料 排ガス 2 0 1 4 2 5 t 吊	0.040	日			
異形棒鋼 S D 3 4 5 D 1 3	1.030	t			
諸雑費	12.000	%			
* * * 単位当り * * *	1	t			
作業区分：加工 R T C 賃料補正係数：1			鉄筋材料規格・径：S D 3 4 5 D 1 3		

施 工 内 訳 表

頁0-0164

鉄筋加工
S D 3 4 5 D 1 6

施工 第0 -0039号表

1 t 当り

名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
鉄筋加工	1.000	t			施工 第0-0040号表
*** 単位当り ***	1	t			
作業区分：加工 R T C 賃料補正係数：1			鉄筋材料規格・径： S D 3 4 5 D 1 6		

鉄筋加工

施 工 内 訳 表

施工 第0 -0040号表

頁0-0165

1 t 当り

名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
土木一般世話役	0.100	人			
鉄筋工	1.700	人			
普通作業員	0.200	人			
ラフテレーンクレーン [油圧伸縮ジブ] 賃料 排ガス 2 0 1 4 2 5 t 吊	0.040	日			
異形棒鋼 S D 3 4 5 D 1 6	1.030	t			
諸雑費	12.000	%			
* * * 単位当り * * *	1	t			
作業区分：加工 R T C 賃料補正係数：1			鉄筋材料規格・径：S D 3 4 5 D 1 6		

均しコンクリート

施 工 内 訳 表

施工 第0 -0041号表

7.3 m² 当り

名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
コンクリート 無筋・鉄筋構造物 一般養生 小型車割増なし 夜間割増なし 豪雪割増 工種条件と同じ	0.73	m 3			施工 第0-0042号表 人力打設
型枠 一般型枠 均しコンクリート	1.1	m 2			施工 第0-0043号表
*** 合 計 ***	7.3	m ²			
*** 単位当り ***	1	m ²			

施 工 内 訳 表

頁0-0167

コンクリート 無筋・鉄筋構造物

一般養生 小型車割増なし

夜間割増なし 豪雪割増 工種条件と同じ

人力打設

施工 第0 -0042号表

1

m 3 当り

機械構成比： 0.00%

労務構成比：

28.68%

材料構成比：

71.32%

市場単価構成比：

0.00%

標準単価：

代 表 機 労 材 規 格	構成比	単 位	単 価	代 表 機 労 材 規 格(東京地区)	単価(東京地区)	備 考
普通作業員	12.85%	人		普通作業員		
特殊作業員	7.30%	人		特殊作業員		
土木一般世話役	6.58%	人		土木一般世話役		
生コン 18 - 8 - 25 (20) - B B (W / C = 55 %以下)	71.32%	m 3		生コンクリート 24 - 12 - 25 高炉 W / C 55 %		
積算単価		式		積算単価		
*** 単位当り ***						

施工内訳表

頁0-0168

コンクリート 無筋・鉄筋構造物

一般養生 小型車割増なし

夜間割増なし 豪雪割増 工種条件と同じ 人力打設

施工 第0 -0042号表

1 m 3 当り

機械構成比： 0.00% 勞務構成比： 28.68% 材料構成比： 71.32% 市場單價構成比： 0.00%

標準単価：

[illegible]

施 工 内 訳 表

型枠
一般型枠
機械構成比：0.00%

均しコンクリート
労務構成比：100.00%

材料構成比：0.00%

市場単価構成比：0.00%

施工 第0 -0043号表

1
標準単価：

m 2 当り

代 表 機 労 材 規 格	構成比	単 位	単 価	代 表 機 労 材 規 格(東京地区)	単価(東京地区)	備 考
型わく工	58.78%	人		型わく工		
普通作業員	19.90%	人		普通作業員		
土木一般世話役	6.07%	人		土木一般世話役		
積算単価		式		積算単価		
*** 単位当り ***						
型枠の種類：一般型枠				構造物の種類：均しコンクリート		

施 工 内 訳 表

頁0-0170

プレボーリング杭工法
PHC φ400

施工 第0 -0044号表

1 式 当り

名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
材料費 PHC φ400 L=5m A種	4	本			
杭頭金具 φ400	4	本			
PHC杭打設 φ400 L=5.0m	4	本			MLT工法
プラント設置撤去工	1	回			
機械組立・解体輸送費 自走含む	1	回			
圧縮強度試験費 (根固め・杭周・未固結)×2×3	9	試験			
*** 単位当り ***	1	式			

施 工 内 訳 表

頁0-0171

コンクリート 無筋・鉄筋構造物

一般養生 小型車割増なし

夜間割増なし 豪雪割増 工種条件と同じ

人力打設

施工 第0 -0045号表

1

m 3 当り

機械構成比： 0.00%

労務構成比：

28.68%

材料構成比：

71.32%

市場単価構成比：

0.00%

標準単価：

代 表 機 労 材 規 格	構成比	単 位	単 価	代 表 機 労 材 規 格(東京地区)	単価(東京地区)	備 考
普通作業員	12.85%	人		普通作業員		
特殊作業員	7.30%	人		特殊作業員		
土木一般世話役	6.58%	人		土木一般世話役		
生コン 2 4 - 8 - 2 5 (2 0) - B B (W / C = 5 5 % 以下)	71.32%	m 3		生コンクリート 2 4 - 1 2 - 2 5 高炉 W / C 5 5 %		
積算単価		式		積算単価		
*** 単位当り ***						

施工内訳表

頁0-0172

コンクリート 無筋・鉄筋構造物

一般養生 小型車割増なし

夜間割増なし 豪雪割増 工種条件と同じ 人力打設

施工 第0 -0045号表

1

m 3 当り

機械構成比： 0.00% 勞務構成比： 28.68% 材料構成比： 71.32% 市場單價構成比： 0.00%

標準単価：

[illegible]

施 工 内 訳 表

フレア溶接工

施工 第0 -0046号表

V型溶接 下向き D13×D13

機・労・材含む

1

箇所 当り

名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
フレア溶接工 V型溶接 下向き D13×D13 機・労・材含む	1	箇所			
*** 単位当り ***	1	箇所			

施 工 内 訳 表

頁0-0174

足場工
手摺先行型枠組足場

安全ネットあり

施工 第0 -0047号表

100

掛m 2 当り

名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
土木一般世話役	1.600	人			
とび工	8.500	人			
普通作業員	1.300	人			
ラフテレーンクレーン [油圧伸縮ジブ] 賃料 排ガス 3 次 2 5 t 吊 (燃料油脂費含む)	1.400	日			
諸雑費	31.000	%			
*** 合 計 ***	100	掛m 2			
*** 単位当り ***	1	掛m 2			
足場種別：手摺先行型枠組足場 R T C 賃料補正係数：1			安全ネットの有無：安全ネットあり		

ポンプ設置・撤去

施 工 内 訳 表

施工 第0 -0048号表

頁0-0175

1 箇所 当り

名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
土木一般世話役	0.500	人			
特殊作業員	0.100	人			
普通作業員	2.000	人			
バックホウ運転 (機 - 2 8) クローラ型・クレーン付 山積 0 . 8 m 3 超低騒音 (排出ガス対策型 2 0 1 4 年規制)	0.500	日			施工 第0-0049号表
諸雑費	1	式			
*** 単位当り ***	1	箇所			

施 工 内 訳 表

頁0-0176

バックホウ運転（機 - 2 8）

クローラ型・クレーン付 山積0.8m3 超低騒音（排出ガス対策型2014年規制）

施工 第0 -0049号表

1 日 当り

名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
バックホウ〔クローラ型・クレーン付〕賃料 超低騒音・排ガス2014 山積0.8m3	1.470	供用日			
運転手（特殊）	1.000	人			
軽油 小型ロ - リ - パトロール給油	45.000	L			
諸雑費	1	式			
*** 単位当り ***	1	日			
規格：クローラ型・クレーン付 山積0.8m3 バックホウ（供用日／日）：1.47 軽油（L／日）：45			排出ガス対策型区分：超低騒音（排出ガス対策型2014年規制） 特殊運転手（人／日）：1		

施 工 内 訳 表

頁0-0177

ポンプ運転

排水量 0 以上 1 2 0 m³ / h 未満

全揚程 1 0 m 常時排水

施工 第0 -0050号表

1 日 当り

名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
特殊作業員	0.170	人			
工事用水中ポンプ運転 (機 - 3 0) 口径 2 0 0 mm 全揚程 1 0 m	1.000	日			施工 第0-0051号表
発動発電機運転 (機 - 1 6) ディーゼルエンジン駆動 4 5 k V A 超低騒音 (排出ガス対策型 3 次基準)	1.000	日			施工 第0-0052号表
諸雑費	3.000	%			
*** 単位当り ***	1	日			
排水量 : 排水量 0 以上 1 2 0 m ³ / h 未満 排水方法 : 常時排水			全揚程 : 全揚程 1 0 m 豪雪割増 : 豪雪割増 工種条件と同じ		

施工 第0 -0051号表

口径 200 mm 全揚程 1.0 m

1

当然

* * * 単位当り * * *

規格： 口径 200 mm 全揚程 10 m

工事用水中ポンプ（供用日／日）：1.1

電力料 (円 / kWh) :

電力料計上区分：	電力料計上なし
----------	---------

電力量 (kWh / 日) : 0

施 工 内 訳 表

頁0-0179

発動発電機運転 (機 - 16)

ディーゼルエンジン駆動 45kVA

超低騒音(排出ガス対策型3次基準)

施工 第0 -0052号表

1 日 当り

名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
発動発電機 [ディーゼルエンジン駆動] 賃料 超低騒音・排ガス3次 45kVA	1.100	供用日			
軽油 小型口 - リ - パトロール給油	137.000	L			
諸雑費	1	式			
*** 単位当り ***	1	日			
規格：ディーゼルエンジン駆動 45kVA 発動発電機(供用日/日)：1.1			機種：超低騒音(排出ガス対策型3次基準) 燃料(L/日)：137		

施工内訳表

頁0-0180

重力式擁壁

1mを超え2m未満

機械構成比：

3.01%

労務構成比：

18-8-40(W/C=60%以下) 高炉 (B B)

67.93%

材料構成比：

29.06%

一般養生

市場単価構成比：

施工 第0 -0053号表

標準単価：

1

m 3 当り

代 表 機 労 材 規 格	構成比	単 位	単 価	代 表 機 労 材 規 格(東京地区)	単価(東京地区)	備 考
バックホウ(クローラ型) [後方超小旋回] 超低・C付・排2 0 1 4 山0 . 4 5 m 3	2.07%	供用日		バックホウ(クローラ型) [後方超小旋回] 超低・C付・排2 0 1 4		
型わく工	16.80%	人		型わく工		
普通作業員	14.18%	人		普通作業員		
土木一般世話役	12.12%	人		土木一般世話役		
特殊作業員	2.37%	人		特殊作業員		
生コン 1 8 - 8 - 4 0 - B B (W / C = 6 0 % 以下)	28.68%	m 3		生コンクリート 1 8 - 8 - 2 5 高炉 W / C 6 0 %		

施 工 内 訳 表

頁0-0181

重力式擁壁

1mを超え2m未満

機械構成比：

3.01%

労務構成比：

18-8-40(W/C=60%以下) 高炉 (B B)

67.93%

材料構成比：

29.06%

一般養生

市場単価構成比：

施工 第0 -0053号表

標準単価：

1

m 3 当り

代 表 機 労 材 規 格	構成比	単 位	単 価	代 表 機 労 材 規 格(東京地区)	単価(東京地区)	備 考
軽油 小型口 - リ - パトロール給油	0.26%	L		軽油 パトロール給油		
積算単価		式		積算単価		
*** 単位当り ***						
擁壁平均高さ：1mを超え2m未満 均しコンクリートの有無：均しコンクリートなし 圧送管延長距離区分：延長無し コンクリート規格：18-8-40(W/C=60%以下) 生コンクリート夜間割増：夜間割増なし				基礎碎石の有無：基礎碎石あり 養生工の種類：一般養生 コンクリートセメント種類： 高炉 (B B) 生コンクリート小型車割増：小型車割増なし 豪雪割増：豪雪割増 工種条件と同じ		

施 工 内 訳 表

目地板
30m2未満
機械構成比： 0.00% 労務構成比： 64.40% 材料構成比： 35.60% 市場単価構成比： 0.00% 施工 第0 -0054号表

1 m 2 当り

代 表 機 労 材 規 格				代 表 機 労 材 規 格(東京地区)			
構成比		単 位	単 価	単価(東京地区)		備 考	
普通作業員		47.36%	人	普通作業員			
土木一般世話役		16.72%	人	土木一般世話役			
瀝青質目地板 厚 1 0 mm		35.60%	m 2	瀝青繊維質目地板 厚 1 0 mm			
積算単価			式	積算単価			
*** 単位当り ***							
1工事当り使用量：30m2未満 目地板の規格：t=10mm				目地板の種類：瀝青質目地板			

施 工 内 訳 表

頁0-0183

コンクリートブロック積工

施工 第0 -0055号表

J I S粗面 1 5 0 k g / 個未満 練積

裏込コンクリート施工あり（胴込+裏込）

100

m 2

当り

名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
ブロック積工 制約無 昼間	100.000	m 2			
間知ブロック J I S粗面 1 5 0 k g / 個未満	100.000	m 2			
生コン 1 8 - 8 - 2 5 (2 0) - B B (W / C = 6 0 % 以下)	22.400	m 3			
諸雑費	1	式			
*** 合 計 ***	100	m 2			
*** 単位当り ***	1	m 2			
コンクリート積ブロック規格：J I S粗面 1 5 0 k g / 個未満 裏込コンクリートの施工の有無：裏込コンクリート施工あり（胴込+裏込） 生コンクリート規格：1 8 - 8 - 2 5 高炉				練積・空積区分： 練積 胴込・裏込コンクリート設計量 m 3 / m 2 : 0.2 生コンクリート小型車割増：小型車割増なし	
生コンクリート夜間割増：夜間割増なし 時間的制約の有無：時間的制約なし 生コンクリート単価（円 / m 3 ）：				夜間作業の有無：夜間作業（ 2 0 時 ~ 6 時 ）なし コンクリート積ブロック単価（円 / m 2 ）：	

施 工 内 訳 表

頁0-0184

現場打天端コンクリート

18-8-25(W/C=60%以下) 高炉 (B B)

機械構成比： 2.43% 労務構成比：

一般養生

63.99%

材料構成比： 33.58%

施工 第0 -0056号表

1
標準単価：

m 3 当り

代 表 機 労 材 規 格	構成比	単 位	単 価	代 表 機 労 材 規 格(東京地区)	単価(東京地区)	備 考
バックホウ [クローラ型・クレーン付] 賃料 ～排ガス 2 0 1 4 山積 0 . 8 m3	2.43%	日		バックホウ [クローラ型・クレーン付] 賃料		
型わく工	21.93%	人		型わく工		
普通作業員	15.12%	人		普通作業員		
土木一般世話役	10.73%	人		土木一般世話役		
特殊作業員	7.30%	人		特殊作業員		
生コン 1 8 - 8 - 2 5 (2 0) - B B (W / C = 6 0 % 以下)	32.10%	m 3		生コンクリート 1 8 - 8 - 2 5 高炉 W / C 6 0 %		

施 工 内 訳 表

頁0-0185

現場打天端コンクリート

18-8-25(W/C=60%以下) 高炉 (B B)

機械構成比： 2.43% 労務構成比：

一般養生

63.99%

材料構成比： 33.58%

市場単価構成比： 0.00%

施工 第0 -0056号表

1
標準単価：

m 3 当り

代 表 機 労 材 規 格	構成比	単 位	単 価	代 表 機 労 材 規 格(東京地区)	単価(東京地区)	備 考
軽油 小型ロ - リ - パトロール給油	1.48%	L		軽油 パトロール給油		
積算単価		式		積算単価		
*** 単位当り ***						
養生工の種類：一般養生 生コンクリート規格：18-8-25(W/C=60%以下) 生コンクリート夜間割増：夜間割増なし				生コンクリート種類： 高炉 (B B) 生コンクリート小型車割増：小型車割増なし		

施 工 内 訳 表

頁0-0186

コンクリート 無筋・鉄筋構造物

一般養生 小型車割増なし

夜間割増なし 豪雪割増 工種条件と同じ

人力打設

施工 第0 -0057号表

1

m 3 当り

機械構成比： 0.00%

労務構成比：

28.68%

材料構成比：

71.32%

市場単価構成比：

0.00%

標準単価：

代 表 機 労 材 規 格	構成比	単 位	単 価	代 表 機 労 材 規 格(東京地区)	単価(東京地区)	備 考
普通作業員	12.85%	人		普通作業員		
特殊作業員	7.30%	人		特殊作業員		
土木一般世話役	6.58%	人		土木一般世話役		
生コン 1 8 - 8 - 2 5 (2 0) - B B (W / C = 6 0 % 以下)	71.32%	m 3		生コンクリート 2 4 - 1 2 - 2 5 高炉 W / C 5 5 %		
積算単価		式		積算単価		
*** 単位当り ***						

施工内訳表

頁0-0187

コンクリート 無筋・鉄筋構造物

一般養生 小型車割増なし

夜間割増なし 豪雪割増 工種条件と同じ 人力打設

施工 第0 -0057号表

1

m 3 当り

機械構成比： 0.00% 勞務構成比： 28.68% 材料構成比： 71.32% 市場単価構成比： 0.00%

標準単価：

[illegible]

施 工 内 訳 表

頁0-0188

現場打小口止コンクリート

18-8-40(W/C=60%以下) 高炉 (B B)

機械構成比： 1.83% 労務構成比：

一般養生

68.15%

材料構成比： 30.02%

施工 第0 -0058号表

1
標準単価：

m 3 当り

代 表 機 労 材 規 格	構成比	単 位	単 価	代 表 機 労 材 規 格(東京地区)	単価(東京地区)	備 考
バックホウ [クローラ型・クレーン付] 賃料 ～排ガス 2 0 1 4 山積 0 . 8 m3	1.83%	日		バックホウ [クローラ型・クレーン付] 賃料		
普通作業員	21.77%	人		普通作業員		
型わく工	21.44%	人		型わく工		
土木一般世話役	10.56%	人		土木一般世話役		
特殊作業員	5.83%	人		特殊作業員		
生コン 1 8 - 8 - 4 0 - B B (W / C = 6 0 % 以下)	29.04%	m 3		生コンクリート 1 8 - 8 - 2 5 高炉 W / C 6 0 %		

施 工 内 訳 表

頁0-0189

現場打小口止コンクリート

18-8-40(W/C=60%以下) 高炉 (B B)

機械構成比： 1.83% 労務構成比：

一般養生

68.15%

材料構成比： 30.02%

市場単価構成比： 0.00%

施工 第0 -0058号表

1
標準単価：

m 3 当り

代 表 機 労 材 規 格	構成比	単 位	単 価	代 表 機 労 材 規 格(東京地区)	単価(東京地区)	備 考
軽油 小型口 - リ - パトロール給油	0.98%	L		軽油 パトロール給油		
積算単価		式		積算単価		
*** 単位当り ***						
養生工の種類：一般養生 生コンクリート規格：18-8-40(W/C=60%以下) 生コンクリート夜間割増：夜間割増なし				生コンクリート種類： 高炉 (B B) 生コンクリート小型車割増：小型車割増なし		

施 工 内 訳 表

頁0-0190

コンクリート切断

施工 第0 -0059号表

コンクリート舗装版

15cmを超え35cm以下

1

m 当り

機械構成比： 10.52%

労務構成比：

38.34%

材料構成比：

51.14%

市場単価構成比：

0.00%

標準単価：

代 表 機 労 材 規 格	構成比	単 位	単 価	代 表 機 労 材 規 格(東京地区)	単価(東京地区)	備 考
コンクリートカッタ [バキューム式・湿式] 超低騒音 切削深 3 0 c m級 B径 7 5 c m	7.16%	供用日		コンクリートカッタ [バキューム式・湿式] 超低騒音		
特殊作業員	13.07%	人		特殊作業員		
土木一般世話役	7.15%	人		土木一般世話役		
普通作業員	5.86%	人		普通作業員		
ブレード (コンクリートカッタ) 径 3 0 インチ (7 5 c m)	23.06%	枚		ブレード (コンクリートカッタ) 径 3 0 インチ (7 5 c m)		
ブレード (コンクリートカッタ) 径 2 2 インチ (5 6 c m)	15.81%	枚		ブレード (コンクリートカッタ) 径 2 2 インチ (5 6 c m)		

施 工 内 訳 表

頁0-0191

コンクリート切断

施工 第0 -0059号表

コンクリート舗装版

15cmを超え35cm以下

1

m 当り

機械構成比： 10.52%

労務構成比：

38.34%

材料構成比：

51.14%

市場単価構成比：

0.00%

標準単価：

代 表 機 労 材 規 格	構成比	単 位	単 価	代 表 機 労 材 規 格(東京地区)	単価(東京地区)	備 考
ブレード(コンクリートカッタ) 径14インチ(35cm)	9.67%	枚		ブレード(コンクリートカッタ) 径14インチ(35cm)		
ガソリン レギュラー スタンド	1.77%	L		ガソリン レギュラー スタンド		
積算単価		式		積算単価		
*** 単位当り ***						
舗装版種別：コンクリート舗装版 豪雪割増：豪雪割増 工種条件と同じ				コンクリート舗装版厚：15cmを超え30cm以下		

施 工 内 訳 表

頁0-0192

構造物とりこわし
無筋構造物 機械施工

低騒音・低振動対策 必要

施工 第0 -0060号表

1 m 3 当り

名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
構造物とりこわし工 無筋構造物 機械施工 制約無 昼間	1.000	m 3			
諸雑費	1	式			
* * * 単位当り * * *	1	m 3			
構造物区分：無筋構造物 低騒音・低振動対策の有無：低騒音・低振動対策 必要 時間的制約の有無：時間的制約なし			施工区分： 機械施工 夜間作業の有無：夜間作業（ 2 0 時～ 6 時 ）なし		

施 工 内 訳 表

頁0-0193

殻運搬

施工 第0 -0061号表

ｺﾝｸﾘｰﾄ(無筋)構造物とりこわし

機械積込 DID区間なし 3.3km以下

1 m 3 当り

機械構成比： 40.77%

労務構成比：

44.82%

材料構成比： 14.41%

市場単価構成比： 0.00%

標準単価：

代 表 機 労 材 規 格	構成比	単 位	単 価	代 表 機 労 材 規 格(東京地区)	単価(東京地区)	備 考
ダンプトラック [オンロード・ディーゼル] 1 0 t 積級	40.77%	供用日		ダンプトラック [オンロード・ディーゼル]		
運転手 (一般)	44.82%	人		運転手 (一般)		
軽油 小型ロ - リ - パトロール給油	14.41%	L		軽油 パトロール給油		
積算単価		式		積算単価		
*** 単位当り ***						
殻発生作業：ｺﾝｸﾘｰﾄ(無筋)構造物とりこわし DID区間の有無：DID区間なし 豪雪割増：豪雪割増 工種条件と同じ				積込工法区分：機械積込 運搬距離：3.3km以下		

施 工 内 訳 表

処分費
無筋

名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
処分費	100.000	t			
*** 合 計 ***	100	t			
*** 単位当り ***	1	t			
処分費（円 / t）：					

施 工 内 訳 表

頁0-0195

掘削

土砂 小規模(標準)

機械構成比： 26.01%

労務構成比：

小規模(標準)

62.89%

材料構成比：

11.10%

市場単価構成比：

0.00%

施工 第0 -0063号表

標準単価：

1

m 3 当り

代 表 機 労 材 規 格	構成比	単 位	単 価	代 表 機 労 材 規 格(東京地区)	単価(東京地区)	備 考
バックホウ(クローラ型) [標準型] 排ガス2次 山積0.28m ³	26.01%	供用日		バックホウ(クローラ型) [標準型] 排ガス2次		
運転手(特殊)	62.89%	人		運転手(特殊)		
軽油 小型ロ-リ- パトロール給油	11.10%	L		軽油 パトロール給油		
積算単価		式		積算単価		
*** 単位当り ***						
土質：土砂 施工数量：小規模(標準)				施工方法：上記以外(小規模) 豪雪割増：豪雪割増 工種条件と同じ		

施 工 内 訳 表

頁0-0196

路体（築堤）盛土

2.5m以上4.0m未満

施工 第0 -0064号表

1 m 3 当り

機械構成比：15.30%		労務構成比：76.16%		材料構成比：8.54%		市場単価構成比：0.00%		標準単価：	
代 表 機 労 材 規 格		構 成 比	単 位	単 価		代 表 機 労 材 規 格(東京地区)		単 価(東京地区)	備 考
バックホウ [クローラ・後方超小旋回] 賃料 ～ 超低・～ 排ガス 2 次 山積 0 . 2 8 m 3		8.01%	日			バックホウ [クローラ・後方超小旋回] 賃料			
振動ローラ [搭乗式・コンバインド型] 賃料 ～ 超低・～ 排ガス 3 次 質量 3 ～ 4 t		7.29%	日			振動ローラ [搭乗式・コンバインド型] 賃料			
運転手 (特殊)		67.28%	人			運転手 (特殊)			
普通作業員		8.88%	人			普通作業員			
軽油 小型ロ - リ - パトロール給油		8.54%	L			軽油 パトロール給油			
積算単価			式			積算単価			

施工内訳表

頁0-0197

路体（築堤）盛土

2.5m以上4.0m未満

機械構成比： 15.30%

勞務構成比： 76.16%

材料構成比： 8.54%

市場単価構成比： 0.00%

1
標準単価：

m 3 当り

[illegible]

施 工 内 訳 表

頁0-0198

整地

敷均し(ルズ)

機械構成比：

22.80%

労務構成比：

標準(10,000m3未満)

53.11%

材料構成比：

24.09%

市場単価構成比：

施工 第0 -0065号表

標準単価：

1

m3 当り

代 表 機 労 材 規 格	構成比	単 位	単 価	代 表 機 労 材 規 格(東京地区)	単価(東京地区)	備 考
バックハウ[クローラ型]賃料 ～排ガス2014 山積0.8m3	22.80%	日		バックハウ[クローラ型]賃料		
運転手(特殊)	53.11%	人		運転手(特殊)		
軽油 小型ロ-リ- パトロール給油	24.09%	L		軽油 パトロール給油		
積算単価		式		積算単価		
*** 単位当り ***						
作業区分：敷均し(ルズ) 障害の有無：障害なし				施工数量：標準(10,000m3未満)		

施 工 内 訳 表

頁0-0199

法面整形

盛土部

法面締固めあり

施工 第0 -0066号表

1 m 2 当り

代 表 機 労 材 規 格	構成比	単 位	単 価	代 表 機 労 材 規 格(東京地区)	単価(東京地区)	備 考
バックホウ〔クローラ型〕賃料 ～排ガス2014 山積0.8m3	11.64%	日		バックホウ〔クローラ型〕賃料		
普通作業員	31.34%	人		普通作業員		
運転手（特殊）	28.10%	人		運転手（特殊）		
土木一般世話役	16.98%	人		土木一般世話役		
軽油 小型ロ - リ - パトロール給油	11.94%	L		軽油 パトロール給油		
積算単価		式		積算単価		

機械構成比： 11.64%

労務構成比： 76.42%

材料構成比： 11.94%

市場単価構成比： 0.00%

標準単価：

施 工 内 訳 表

法面整形

盛土部

機械構成比： 11.64% 労務構成比： 76.42% 材料構成比： 11.94% 市場単価構成比： 0.00% 1 m 2 当り

代 表 機 労 材 規 格	構成比	単 位	単 価	代 表 機 労 材 規 格(東京地区)	単価(東京地区)	備 考
*** 単位当り ***						
整形箇所：盛土部 現場制約の有無：現場制約なし 豪雪割増：豪雪割増 工種条件と同じ				法面締固めの有無：法面締固めあり 土質：ㄱ質土、砂及び砂質土、粘性土		

施 工 内 訳 表

頁0-0201

埋戻し
小規模

施工 第0 -0067号表

機械構成比： 8.87% 労務構成比： 87.15% 土砂 材料構成比： 3.98% 市場単価構成比： 0.00% 1 標準単価： m 3 当り

代 表 機 労 材 規 格	構成比	単 位	単 価	代 表 機 労 材 規 格(東京地区)	単価(東京地区)	備 考
バックホウ（クローラ型）[後方超小旋回] 排ガス 2 次 山積 0 . 2 8 m 3	8.27%	供用日		バックホウ（クローラ型）[後方超小旋回] 排ガス 2 次		
タンパ及びランマ [ランマ] 質量 6 0 ~ 8 0 k g	0.60%	供用日		タンパ及びランマ [ランマ]		
普通作業員	50.03%	人		普通作業員		
特殊作業員	19.35%	人		特殊作業員		
運転手（特殊）	17.77%	人		運転手（特殊）		
軽油 小型ロ - リ - パトロール給油	3.14%	L		軽油 パトロール給油		

施 工 内 訳 表

埋戻し
小規模

施工 第0 -0067号表

機械構成比： 8.87% 労務構成比： 87.15% 材料構成比： 3.98% 市場単価構成比： 0.00% 標準単価： 1 m 3 当り

代 表 機 労 材 規 格	構成比	単 位	単 価	代 表 機 労 材 規 格(東京地区)	単価(東京地区)	備 考
ガソリン レギュラー スタンド	0.84%	L		ガソリン レギュラー スタンド		
積算単価		式		積算単価		
*** 単位当り ***						
施工方法：上記以外(小規模) 豪雪割増：豪雪割増 工種条件と同じ				土質：土砂		

施工内訳表

頁0-0203

コンクリート 無筋・鉄筋構造物

一般養生 小型車割増なし

夜間割増なし 豪雪割増 工種条件と同じ コンクリートポンプ車打設

施工 第0 -0068号表

1 m3 当り

機械構成比： 4.02% 労務構成比： 17.85% 材料構成比： 78.13% 市場単価構成比： 0.00%

標準単価：

代表機材規格	構成比	単位	単価	代表機材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
コンクリートポンプ車[トラック架装] ブーム式 圧送能力90～110m ³ /h	3.77%	供用日		コンクリートポンプ車[トラック架装] ブーム式		
普通作業員	10.16%	人		普通作業員		
土木一般世話役	2.85%	人		土木一般世話役		
特殊作業員	2.70%	人		特殊作業員		
運転手(特殊)	1.71%	人		運転手(特殊)		
生コン 18-8-40-BB (W/C=60%以下)	77.37%	m ³		生コンクリート 24-12-25 高炉 W/C55%		

施 工 内 訳 表

頁0-0204

コンクリート 無筋・鉄筋構造物

一般養生 小型車割増なし

夜間割増なし 豪雪割増 工種条件と同じ コンクリートポンプ車打設

施工 第0 -0068号表

1 m 3 当り

機械構成比： 4.02% 労務構成比： 17.85% 材料構成比： 78.13% 市場単価構成比： 0.00%

標準単価：

代 表 機 労 材 規 格	構成比	単 位	単 価	代 表 機 労 材 規 格(東京地区)	単価(東京地区)	備 考
軽油 小型ロ - リ - パトロール給油	0.76%	L		軽油 パトロール給油		
積算単価		式		積算単価		
*** 単位当り ***						
構造物種別：無筋・鉄筋構造物 設計日打設量：10m3以上100m3未満 圧送管延長距離区分：60m以下 コンクリート規格：18-8-40(W/C=60%以下) 生コンクリート夜間割増：夜間割増なし				打設工法：コンクリートポンプ車打設 養生工の種類：一般養生 コンクリートセメント種類：高炉（ＢＢ） 生コンクリート小型車割増：小型車割増なし 豪雪割増：豪雪割増 工種条件と同じ		

施 工 内 訳 表

型枠
化粧型枠
機械構成比：0.00%

鉄筋・無筋構造物
労務構成比：100.00%

材料構成比：0.00%

市場単価構成比：0.00%

施工 第0 -0069号表

1
標準単価：

m 2 当り

代 表 機 労 材 規 格	構成比	単 位	単 価	代 表 機 労 材 規 格(東京地区)	単価(東京地区)	備 考
型わく工	34.31%	人		型わく工		
普通作業員	18.49%	人		普通作業員		
土木一般世話役	6.99%	人		土木一般世話役		
積算単価		式		積算単価		
*** 単位当り ***						
型枠の種類：化粧型枠				構造物の種類：鉄筋・無筋構造物		

機械構成比： 0.00% 勞務構成比： 0.00% 材料構成比： 0.00% 市場単価構成比： 0.00% 標準単価： 0.00%

施工内訳表

施工 第0 -0070号表

頁0-0206

m 2 当り

施工内訳表

頁0-0207

基礎碎石

12.5cmを超え17.5cm以下

機械構成比： 5.04%

労務構成比：

再生クラッシャーラン RC - 40

74.10%

材料構成比： 20.86%

市場単価構成比：

施工 第0 -0071号表

0.00%

標準単価：

1 m2 当り

代表機労材規格	構成比	単位	単価	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
バックハウ[クローラ型]賃料 ～排ガス2014 山積0.8m3	5.01%	日		バックハウ[クローラ型]賃料		
普通作業員	35.62%	人		普通作業員		
特殊作業員	15.04%	人		特殊作業員		
運転手(特殊)	13.95%	人		運転手(特殊)		
土木一般世話役	8.98%	人		土木一般世話役		
再生クラッシャーラン 40mm以下	16.17%	m3		再生クラッシャーラン RC - 40		

施 工 内 訳 表

頁0-0208

基礎碎石
12.5cmを超え17.5cm以下

再生クラッシュラン R C - 4 0

施工 第0 -0071号表

1 m 2 当り

機械構成比： 5.04%

労務構成比：

74.10%

材料構成比：

20.86%

市場単価構成比：

0.00%

標準単価：

代 表 機 労 材 規 格	構成比	単 位	単 価	代 表 機 労 材 規 格(東京地区)	単価(東京地区)	備 考
軽油 小型ロ - リ - パトロール給油	4.66%	L		軽油 パトロール給油		
積算単価		式		積算単価		
*** 単位当り ***						
碎石の厚さ：12.5cmを超え17.5cm以下				碎石の種類：再生クラッシュラン R C - 4 0		

施工内訳表

頁0-0209

基礎碎石
17.5cmを超え20.0cm以下

再生クラッシャーラン RC - 40

施工 第0 -0072号表

1 m 2 当り

機械構成比： 4.78% 労務構成比： 70.31% 材料構成比： 24.91% 市場単価構成比： 0.00%

標準単価：

代表機労材規格	構成比	単位	単価	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
バックホウ[クローラ型]賃料 ～排ガス2014 山積0.8m3	4.75%	日		バックホウ[クローラ型]賃料		
普通作業員	33.80%	人		普通作業員		
特殊作業員	14.27%	人		特殊作業員		
運転手(特殊)	13.24%	人		運転手(特殊)		
土木一般世話役	8.52%	人		土木一般世話役		
再生クラッシャーラン 40mm以下	20.46%	m3		再生クラッシャーラン RC - 40		

施工内訳表

頁0-0210

基礎碎石
17.5cmを超え20.0cm以下

再生クラッシュラン R C - 4 0

施工 第0 -0072号表

1 m 2 当り

機械構成比： 4.78%

労務構成比：

70.31%

材料構成比： 24.91%

市場単価構成比： 0.00%

標準単価：

代 表 機 労 材 規 格	構成比	単 位	単 価	代 表 機 労 材 規 格(東京地区)	単価(東京地区)	備 考
軽油 小型口 - リ - パトロール給油	4.42%	L		軽油 パトロール給油		
積算単価		式		積算単価		
*** 単位当り ***						
碎石の厚さ：17.5cmを超え20.0cm以下				碎石の種類：再生クラッシュラン R C - 4 0		

溶接金網

施 工 内 訳 表

施工 第0 -0073号表

1 m² 当り

名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
溶接金網敷き（手間のみ） 6×100×100	1	m ²			
溶接金網 径6 . 0×100×100	1	m ²			
*** 単位当り ***	1	m ²			

床コンクリート面仕上工（はけ引き）

施 工 内 訳 表

施工 第0 -0074号表

頁0-0212

10 m² 当り

名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
左官	0.17	人			
床コンクリート工（打設） 厚5cm	10	m ²			施工 第0-0075号表
諸雑費 端数処理	1	式			
*** 合 計 ***	10	m ²			
*** 単位当り ***	1	m ²			

施 工 内 訳 表

頁0-0213

床コンクリート工（打設）
厚5cm

施工 第0 -0075号表

100 m² 当り

名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
人力打設（無筋・鉄筋構造物） 養生工無 小運搬無	5	m 3			施工 第0-0076号表
*** 合 計 ***	100	m ²			
*** 単位当り ***	1	m ²			

施 工 内 訳 表

頁0-0214

人力打設（無筋・鉄筋構造物）

施工 第0 -0076号表

養生工無 小運搬無

10 m 3 当り

名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
土木一般世話役	0.91	人			
特殊作業員	1.00	人			
普通作業員	2.65	人			
諸雑費	4	%			
*** 合 計 ***	10	m 3			
*** 単位当り ***	1	m 3			

施 工 内 訳 表

頁0-0215

転落防止柵設置費
再生木材化粧

施工 第0 -0077号表

1 m 当り

名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
土木一般世話役	0.09	人			
特殊作業員	0.18	人			
普通作業員	0.21	人			
諸雑費	15	%			
*** 単位当り ***	1	m			

箱抜き工

施 工 内 訳 表

施工 第0 -0078号表

頁0-0216

0.6 m 当り

名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
箱抜き D100	0.6	m			施工 第0-0036号表
モルタル練 セメント(高炉B)ハ`ラ	0.09	m 3			施工 第0-0079号表
*** 合 計 ***	0.6	m			
*** 単位当り ***	1	m			

施 工 内 訳 表

頁0-0217

モルタル練
セメント(高炉B)バラ

施工 第0 -0079号表

1 m 3 当り

機械構成比： 0.00% 労務構成比： 82.04% 材料構成比： 17.96% 市場単価構成比： 0.00%				標準単価： 1 m 3 当り		
代 表 機 労 材 規 格	構成比	単 位	単 価	代 表 機 労 材 規 格(東京地区)	単価(東京地区)	備 考
普通作業員	54.42%	人		普通作業員		
土木一般世話役	27.46%	人		土木一般世話役		
セメント(高炉B) バラ	12.48%	t		セメント(高炉B) 25kg袋入		
コンクリート用骨材 砂 細目(洗い)	5.48%	m 3		コンクリート用骨材 砂 細目(洗い)		
積算単価		式		積算単価		
*** 単位当り ***						

施工内訳表

頁0-0218

モルタル練

セメント(高炉B)バラ

機械構成比： 0.00%

勞務構成比： 82.04%

材料構成比： 17.96%

市場単価構成比： 0.00%

1
標準単価：

m 3 当り

[illegible]

施 工 内 訳 表

頁0-0219

掘取工

施工 第0 -0080号表

中木 樹高100cm以上200cm未満 未供用区間 幹巻きなし

100

本 当り

名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
道路植栽工 移植工（掘取工） 中木 樹高100cm以上 200cm未満	100.000	本			
諸雑費	1	式			
*** 合 計 ***	100	本			
*** 単位当り ***	1	本			
施工区分：中木 樹高100cm以上200cm未満 時間的制約の有無：時間的制約なし 施工場所区分：未供用区間			施工規模：施工規模 中・低木 10本以上 夜間作業の有無：夜間作業（20時～6時）なし 幹巻きの有無：幹巻きなし		

施 工 内 訳 表

頁0-0220

掘取工

施工 第0 -0081号表

高木 幹周 3 0 c m未満

未供用区間 幹巻きなし

100

本 当り

名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
道路植栽工 移植工（掘取工） 高木 幹周 3 0 c m未満	100.000	本			
諸雑費	1	式			
*** 合 計 ***	100	本			
*** 単位当り ***	1	本			
施工区分：高木 幹周 3 0 c m未満 時間的制約の有無： 条件不要 施工場所区分：未供用区間			施工規模：施工規模 高木 3本未満 夜間作業の有無：夜間作業（ 2 0 時～ 6 時 ）なし 幹巻きの有無：幹巻きなし		

施 工 内 訳 表

頁0-0221

掘取工

施工 第0 -0082号表

高木 幹周 6 0 c m以上 9 0 c m未満

未供用区間 幹巻きなし

100

本 当り

名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
道路植栽工 移植工（掘取工） 高木 幹周 6 0 c m以上 9 0 c m未満	100.000	本			
諸雑費	1	式			
*** 合 計 ***	100	本			
*** 単位当り ***	1	本			
施工区分：高木 幹周 6 0 c m以上 9 0 c m未満 時間的制約の有無： 条件不要 施工場所区分：未供用区間			施工規模：施工規模 高木 3 ～ 5 本未満 夜間作業の有無：夜間作業（ 2 0 時 ～ 6 時 ）なし 幹巻きの有無：幹巻きなし		

施 工 内 訳 表

頁0-0222

土砂等運搬

施工 第0 -0083号表

小規模 DID区間なし 35.0km以下

バックホ 山積0.28m3(平積0.2m3)

1

m3 当り

機械構成比： 26.52%

労務構成比：

61.90%

材料構成比：

11.58%

市場単価構成比：

0.00%

標準単価：

代 表 機 労 材 規 格	構成比	単 位	単 価	代 表 機 労 材 規 格(東京地区)	単価(東京地区)	備 考
ダンプトラック [オンロード・ディーゼル] 4 t 積級	26.52%	供用日		ダンプトラック [オンロード・ディーゼル]		
運転手 (一般)	61.90%	人		運転手 (一般)		
軽油 小型ロ - リ - パトロール給油	11.58%	L		軽油 パトロール給油		
積算単価		式		積算単価		
*** 単位当り ***						
土砂等発生現場：小規模 土質：土砂(岩塊・玉石混り土含む) 運搬距離：35.0km以下				積込機種・規格：バックホ 山積0.28m3(平積0.2m3) DID区間の有無：DID区間なし 豪雪割増：豪雪割増 工種条件と同じ		

施 工 内 訳 表

処分費
樹木幹

100 t 当り

名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
処分費	100.000	t			
*** 合 計 ***	100	t			
*** 単位当り ***	1	t			
処分費（円 / t）：					

施 工 内 訳 表

桁 1 次及び 2 次切断・撤去

施工 第0 -0085号表

ラフテレーンクレーン 油圧伸縮ジブ型 25t吊

相吊クレーンなし

1

t 当り

機械構成比： 18.96%

労務構成比：

81.04%

材料構成比：

0.00%

市場単価構成比：

0.00%

標準単価：

代 表 機 労 材 規 格	構成比	単 位	単 価	代 表 機 労 材 規 格(東京地区)	単価(東京地区)	備 考
ラフテレーンクレーン [油圧伸縮ジブ] 賃料 ～低騒～排ガス3次 25t吊(燃料油脂費含む)	18.96%	日		ラフテレーンクレーン [油圧伸縮ジブ] 賃料		
溶接工	29.65%	人		溶接工		
特殊作業員	19.69%	人		特殊作業員		
土木一般世話役	13.48%	人		土木一般世話役		
普通作業員	6.45%	人		普通作業員		
積算単価		式		積算単価		

施 工 内 訳 表

桁 1 次及び 2 次切断・撤去

施工 第0 -0085号表

ラフレンクレーン 油圧伸縮ジブ型 25t吊

相吊クレーンなし

1

t 当り

機械構成比： 18.96%

労務構成比：

81.04%

材料構成比：

0.00%

市場単価構成比：

0.00%

標準単価：

代 表 機 労 材 規 格	構成比	単 位	単 価	代 表 機 労 材 規 格(東京地区)	単価(東京地区)	備 考
*** 単位当り ***						
クレーン規格： ラフレンクレーン 油圧伸縮ジブ型 25t吊 クレーン賃料補正係数：1				相吊クレーンの有無：相吊クレーンなし		

施 工 内 訳 表

頁0-0226

現場発生品及び支給品運搬

施工 第0 -0086号表

トラック[クレーン装置付]ベ-ストトラック2t積、2.9t吊

DID区間なし

1

t 当り

機械構成比： 13.79% 労務構成比：

83.40%

材料構成比： 2.81%

市場単価構成比： 0.00%

標準単価：

代 表 機 労 材 規 格	構成比	単 位	単 価	代 表 機 労 材 規 格(東京地区)	単価(東京地区)	備 考
トラック[クレーン装置付] 2 t 積 2 . 9 t 吊	13.79%	供用日		トラック[クレーン装置付]		
運転手(特殊)	42.15%	人		運転手(特殊)		
特殊作業員	41.25%	人		特殊作業員		
軽油 小型ロ-リ- パトロール給油	2.81%	L		軽油 パトロール給油		
積算単価		式		積算単価		
*** 単位当り ***						

施工内訳表

頁0-0227

現場発生品及び支給品運搬

トラック[クレーン装置付]へ-トラック2t積、2.9t吊

DID区間なし

機械構成比： 13.79% 勞務構成比：

83.40%

材料構成比： 2.81%

市場単価構成比： 0.00%

1
標準単価：

t 当り

[illegible]

施 工 内 訳 表

頁0-0228

現場発生品及び支給品積込み・荷卸し

施工 第0 -0087号表

トラック[クレーン装置付]ベ-ストラック2t積、2.9t吊

1 t 当り

機械構成比： 13.73% 労務構成比： 83.47%

材料構成比： 2.80%

市場単価構成比： 0.00%

標準単価：

代 表 機 労 材 規 格	構成比	単 位	単 価	代 表 機 労 材 規 格(東京地区)	単価(東京地区)	備 考
トラック [クレーン装置付] 2 t 積 2 . 9 t 吊	13.73%	供用日		トラック [クレーン装置付]		
運転手 (特殊)	41.98%	人		運転手 (特殊)		
特殊作業員	41.08%	人		特殊作業員		
軽油 小型ロ - リ - パトロール給油	2.80%	L		軽油 パトロール給油		
積算単価		式		積算単価		
*** 単位当り ***						

施工内訳表

頁0-0229

現場発生品及び支給品積込み・荷卸し

トラック[クレーン装置付]へーストラック2t積、2.9t吊

機械構成比： 13.73% 勞務構成比： 83.47%

材料構成比： 2.80%

市場単価構成比： 0.00%

標準単価：
1

t 当り

[illegible]

施 工 内 訳 表

頁0-0230

スクラップ
ヘビーH1（鉄くず）

施工 第0 -0088号表

100 t 当り

名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
処分費	100.000	t			
*** 合 計 ***	100	t			
*** 単位当り ***	1	t			
処分費（円 / t）：					

施 工 内 訳 表

頁0-0231

スクラップ
ヘビーH2 (旧特級B H2)

施工 第0 -0089号表

100 t 当り

名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
処分費	100.000	t			
*** 合 計 ***	100	t			
*** 単位当り ***	1	t			
処分費（円 / t）：					

施 工 内 訳 表

頁0-0232

スクラップ
ヘビーH3 (旧1級 H3)

施工 第0 -0090号表

100 t 当り

名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
処分費	100.000	t			
*** 合 計 ***	100	t			
*** 単位当り ***	1	t			
処分費（円 / t）：					

スクラップ
ヘビーH4

施 工 内 訳 表

施工 第0 -0091号表

頁0-0233

100 t 当り

名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
処分費	100.000	t			
*** 合 計 ***	100	t			
*** 単位当り ***	1	t			
処分費（円 / t）：					

施 工 内 訳 表

頁0-0234

構造物とりこわし
鉄筋構造物 機械施工

低騒音・低振動対策 必要

施工 第0 -0092号表

1 m 3 当り

名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
構造物とりこわし工 鉄筋構造物 機械施工 制約無 昼間	1.000	m 3			
諸雑費	1	式			
* * * 単位当り * * *	1	m 3			
構造物区分：鉄筋構造物 低騒音・低振動対策の有無：低騒音・低振動対策 必要 時間的制約の有無：時間的制約なし			施工区分： 機械施工 夜間作業の有無：夜間作業（ 2 0 時～ 6 時）なし		

施 工 内 訳 表

頁0-0235

殻運搬

施工 第0 -0093号表

ｺﾝｸﾘｰﾄ(鉄筋)構造物とりこわし

機械積込 DID区間なし 3.3km以下

1 m 3 当り

機械構成比： 40.77%

労務構成比：

44.82%

材料構成比：

14.41%

市場単価構成比：

0.00%

標準単価：

代 表 機 労 材 規 格	構成比	単 位	単 価	代 表 機 労 材 規 格(東京地区)	単価(東京地区)	備 考
ダンプトラック [オンロード・ディーゼル] 1 0 t 積級	40.77%	供用日		ダンプトラック [オンロード・ディーゼル]		
運転手 (一般)	44.82%	人		運転手 (一般)		
軽油 小型ロ - リ - パトロール給油	14.41%	L		軽油 パトロール給油		
積算単価		式		積算単価		
*** 単位当り ***						
殻発生作業：ｺﾝｸﾘｰﾄ(鉄筋)構造物とりこわし DID区間の有無：DID区間なし 豪雪割増：豪雪割増 工種条件と同じ				積込工法区分：機械積込 運搬距離：3.3km以下		

施 工 内 訳 表

処分費
有筋

100 t 当り

名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
処分費	100.000	t			
*** 合 計 ***	100	t			
*** 単位当り ***	1	t			
処分費（円 / t）：					

施 工 内 訳 表

頁0-0237

転落防止柵撤去工
ビーム式 土中建込用

支柱間隔 1 . 5 m

施工 第0 -0095号表

100 m 当り

名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
横断・転落防止柵撤去 ビーム式・パネル式 土中建込用	100.000	m			
諸雑費	1	式			
*** 合 計 ***	100	m			
*** 単位当り ***	1	m			
防護柵種別：転落防止柵 支柱間隔：支柱間隔 1 . 5 m 夜間作業の有無：夜間作業（ 2 0 時 ~ 6 時 ）なし			施工区分：ビーム式 土中建込用 時間的制約の有無：時間的制約なし		

施 工 内 訳 表

頁0-0238

土のう工
仕拵・積立・撤去

施工 第0 -0096号表

100

袋 当り

名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
普通作業員	4.200	人			
土のう (P E) 4 8 × 6 2 cm	100.000	枚			
諸雑費	1	式			
*** 合 計 ***	100	袋			
*** 単位当り ***	1	袋			
作業区分：仕拵・積立・撤去			土砂区分 (A = 1 ~ 3 時選択)：流用土		

施 工 内 訳 表

頁0-0239

土砂等運搬

施工 第0 -0097号表

標準 DID区間なし 3.0km以下

バックホウ 山積0.8m3(平積0.6m3)

1 m3 当り

機械構成比: 44.67%

労務構成比:

40.44%

材料構成比:

14.89%

市場単価構成比:

0.00%

標準単価:

代 表 機 労 材 規 格	構成比	単 位	単 価	代 表 機 労 材 規 格(東京地区)	単価(東京地区)	備 考
ダンプトラック [オンロード・ディーゼル] 10 t 積級	44.67%	供用日		ダンプトラック [オンロード・ディーゼル]		
運転手 (一般)	40.44%	人		運転手 (一般)		
軽油 小型ロ - リ - パトロール給油	14.89%	L		軽油 パトロール給油		
積算単価		式		積算単価		
*** 単位当り ***						
土砂等発生現場: 標準 土質: 土砂(岩塊・玉石混り土含む) 運搬距離: 3.0km以下				積込機種・規格: バックホウ 山積0.8m3(平積0.6m3) DID区間の有無: DID区間なし 豪雪割増: 豪雪割増 工種条件と同じ		

機械構成比：

0.00%

0.00%

m 3 当り

標準単価：

[illegible]

施 工 内 訳 表

頁0-0241

消波根固めブロック運搬

2.5t以下

機械構成比： 44.93%

労務構成比：

積み込み・荷卸

38.85%

材料構成比：

16.22%

市場単価構成比：

0.00%

施工 第0 -0099号表

1
標準単価：

個 当り

代 表 機 労 材 規 格	構 成 比	単 位	単 価	代 表 機 労 材 規 格(東京地区)	単 価(東京地区)	備 考
トラック [普通型] 10 ~ 11 t 積	44.93%	供用日		トラック [普通型]		
運転手 (一般)	38.85%	人		運転手 (一般)		
軽油 小型ロ - リ - パトロール給油	16.22%	L		軽油 パトロール給油		
積算単価		式		積算単価		
*** 単位当り ***						
消波根固めブロック規格：2.5t以下 トラック1台当りブロック積載個数：1個 豪雪割増：豪雪割増 工種条件と同じ				作業区分：積み込み・荷卸 トラック1台当り運搬距離：0.5km以下		

施 工 内 訳 表

頁0-0242

消波根固めブロック運搬

2.5tを超え5.5t以下

機械構成比： 44.93%

労務構成比：

積み込み・据付け(層積)

38.85%

材料構成比：

16.22%

市場単価構成比：

0.00%

施工 第0 -0100号表

1
標準単価：

個 当り

代 表 機 労 材 規 格	構 成 比	単 位	単 価	代 表 機 労 材 規 格(東京地区)	単 価(東京地区)	備 考
トラック [普通型] 10 ~ 11 t 積	44.93%	供用日		トラック [普通型]		
運転手 (一般)	38.85%	人		運転手 (一般)		
軽油 小型ロ - リ - パトロール給油	16.22%	L		軽油 パトロール給油		
積算単価		式		積算単価		
*** 単位当り ***						
消波根固めブロック規格：2.5tを超え5.5t以下 トラック1台当りブロック積載個数：1個 豪雪割増：豪雪割増 工種条件と同じ				作業区分：積み込み・据付け(層積) トラック1台当り運搬距離：0.5km以下		

施 工 内 訳 表

頁0-0243

消波根固めブロック据付け

2.5t以下

陸上

施工 第0 -0101号表

1

個 当り

機械構成比： 5.50% 労務構成比： 59.91% 材料構成比： 34.59% 市場単価構成比： 0.00% 標準単価：

代 表 機 労 材 規 格	構成比	単 位	単 価	代 表 機 労 材 規 格(東京地区)	単価(東京地区)	備 考
バックホウ [クローラ型・クレーン付] 賃料 ～排ガス 2 0 1 4 山積 0 . 8 m3	5.50%	日		バックホウ [クローラ型・クレーン付] 賃料		
普通作業員	21.94%	人		普通作業員		
土木一般世話役	13.33%	人		土木一般世話役		
運転手 (特殊)	12.43%	人		運転手 (特殊)		
特殊作業員	12.17%	人		特殊作業員		
連結金具 シャックルφ16 2t用	28.42%	個		連結金具 根固めブロック用 φ 1 6		

施 工 内 訳 表

頁0-0244

消波根固めブロック据付け
2.5t以下

陸上

施工 第0 -0101号表

1

個 当り

機械構成比： 5.50% 労務構成比： 59.91% 材料構成比： 34.59% 市場単価構成比： 0.00% 標準単価：

代 表 機 労 材 規 格	構成比	単 位	単 価	代 表 機 労 材 規 格(東京地区)	単価(東京地区)	備 考
軽油 小型ロ - リ - パトロール給油	6.17%	L		軽油 パトロール給油		
積算単価		式		積算単価		
*** 単位当り ***						
消波根固めブロック規格：2.5t以下 ブロック移動距離：12m以下 消波根固めブロック10個当り連結金具設置数量：10				据付場所：陸上 据付面高さ(H)：-3m H 3m 据付方法：層積		

施 工 内 訳 表

頁0-0245

消波根固めブロック据付け

2.5tを超え5.5t以下

陸上

施工 第0 -0102号表

1

個 当り

機械構成比： 20.98%

労務構成比： 53.06%

材料構成比： 25.96%

市場単価構成比： 0.00%

標準単価：

代 表 機 労 材 規 格	構成比	単 位	単 価	代 表 機 労 材 規 格(東京地区)	単価(東京地区)	備 考
ラフテレーンクレーン [油圧伸縮ジブ] 賃料 ～低騒～排ガス3次 25t吊(燃料油脂費含む)	20.98%	日		ラフテレーンクレーン [油圧伸縮ジブ] 賃料		
普通作業員	24.47%	人		普通作業員		
土木一般世話役	14.92%	人		土木一般世話役		
特殊作業員	13.62%	人		特殊作業員		
連結金具 シャックルφ19 3t用	25.96%	個		連結金具 根固めブロック用 φ16		
積算単価		式		積算単価		

施 工 内 訳 表

頁0-0246

消波根固めブロック据付け

2.5tを超え5.5t以下

陸上

施工 第0 -0102号表

1

個 当り

機械構成比： 20.98%

労務構成比： 53.06%

材料構成比： 25.96%

市場単価構成比： 0.00%

標準単価：

代 表 機 労 材 規 格	構成比	単 位	単 価	代 表 機 労 材 規 格(東京地区)	単価(東京地区)	備 考
*** 単位当り ***						
消波根固めブロック規格：2.5tを超え5.5t以下 消波根固めブロック10個当り連結金具設置数量：10 クレーン規格： ラフレソクレーン(油圧伸縮ジブ型)25t吊				据付場所：陸上 据付方法：層積 クレーンの賃料補正係数：1		

施 工 内 訳 表

鉄筋加工
S D 3 4 5 D 1 9

施工 第0 -0103号表

1 t 当り

名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
鉄筋加工	1.000	t			施工 第0-0104号表
*** 単位当り ***	1	t			
作業区分：加工 R T C 賃料補正係数：1			鉄筋材料規格・径： S D 3 4 5 D 1 9		

鉄筋加工

施 工 内 訳 表

施工 第0 -0104号表

頁0-0248

1 t 当り

名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
土木一般世話役	0.100	人			
鉄筋工	1.700	人			
普通作業員	0.200	人			
ラフテレーンクレーン [油圧伸縮ジブ] 賃料 排ガス 2 0 1 4 2 5 t 吊	0.040	日			
異形棒鋼 S D 3 4 5 D 1 9	1.030	t			
諸雑費	12.000	%			
* * * 単位当り * * *	1	t			
作業区分：加工 R T C 賃料補正係数：1			鉄筋材料規格・径：S D 3 4 5 D 1 9		

施 工 内 訳 表

頁0-0249

積込（ルーズ）

土砂

機械構成比： 42.39%

労務構成比：

土量50,000m3未満

38.74%

材料構成比：

18.87%

市場単価構成比：

施工 第0 -0105号表

標準単価：

1

m 3 当り

代 表 機 労 材 規 格	構成比	単 位	単 価	代 表 機 労 材 規 格(東京地区)	単価(東京地区)	備 考
バックホウ（クローラ型）[標準型] 排ガス2014 山積0.8m3	42.39%	供用日		バックホウ（クローラ型）[標準型] 排ガス2014		
運転手（特殊）	38.74%	人		運転手（特殊）		
軽油 小型ロ - リ - パトロール給油	18.87%	L		軽油 パトロール給油		
積算単価		式		積算単価		
*** 単位当り ***						
土質：土砂 豪雪割増：豪雪割増 工種条件と同じ				作業内容：土量50,000m3未満		

施 工 内 訳 表

頁0-0250

土砂等運搬

施工 第0 -0106号表

標準 DID区間なし 2.0km以下

バックホウ 山積0.8m3(平積0.6m3)

1 m3 当り

機械構成比： 44.67%

労務構成比：

40.44%

材料構成比：

14.89%

市場単価構成比：

0.00%

標準単価：

代 表 機 労 材 規 格	構成比	単 位	単 価	代 表 機 労 材 規 格(東京地区)	単価(東京地区)	備 考
ダンプトラック [オンロード・ディーゼル] 10 t 積級	44.67%	供用日		ダンプトラック [オンロード・ディーゼル]		
運転手 (一般)	40.44%	人		運転手 (一般)		
軽油 小型ロ - リ - パトロール給油	14.89%	L		軽油 パトロール給油		
積算単価		式		積算単価		
*** 単位当り ***						
土砂等発生現場：標準 土質：土砂(岩塊・玉石混り土含む) 運搬距離：2.0km以下				積込機種・規格：バックホウ 山積0.8m3(平積0.6m3) DID区間の有無：DID区間なし 豪雪割増：豪雪割増 工種条件と同じ		

施 工 内 訳 表

頁0-0251

土砂等運搬

施工 第0 -0107号表

標準 DID区間なし 2.0km以下

バックホ 山積0.45m3(平積0.35m3)

1

m3 当り

機械構成比： 44.67%

労務構成比：

40.44%

材料構成比：

14.89%

市場単価構成比：

0.00%

標準単価：

代 表 機 労 材 規 格	構成比	単 位	単 価	代 表 機 労 材 規 格(東京地区)	単価(東京地区)	備 考
ダンプトラック [オンロード・ディーゼル] 10 t 積級	44.67%	供用日		ダンプトラック [オンロード・ディーゼル]		
運転手 (一般)	40.44%	人		運転手 (一般)		
軽油 小型ロ - リ - パトロール給油	14.89%	L		軽油 パトロール給油		
積算単価		式		積算単価		
*** 単位当り ***						
土砂等発生現場：標準 土質：土砂(岩塊・玉石混り土含む) 運搬距離：2.0km以下				積込機種・規格：バックホ 山積0.45m3(平積0.35m3) DID区間の有無：DID区間なし 豪雪割増：豪雪割増 工種条件と同じ		

施 工 内 訳 表

頁0-0252

整地

施工 第0 -0108号表

残土受入れ地での処理

1 m 3 当り

機械構成比： 22.45% 労務構成比： 52.33% 材料構成比： 25.22% 市場単価構成比： 0.00%

標準単価：

代 表 機 労 材 規 格	構成比	単 位	単 価	代 表 機 労 材 規 格(東京地区)	単価(東京地区)	備 考
バックホウ [クローラ型] 賃料 ～排ガス 2 0 1 4 山積 0 . 8 m 3	22.45%	日		バックホウ [クローラ型] 賃料		
運転手 (特殊)	52.33%	人		運転手 (特殊)		
軽油 小型ロ - リ - パトロール給油	25.22%	L		軽油 パトロール給油		
積算単価		式		積算単価		
*** 単位当り ***						
作業区分：残土受入れ地での処理						

施 工 内 訳 表

頁0-0253

敷鉄板賃料

鋼板 22×1524×3048mm

供用日数180日

施工 第0 -0109号表

1 m² 当り

名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
敷鉄板賃料 22×1524×3048	0.215	枚			
敷鉄板 整備費 22×1524×3048	0.215	枚			
諸雑費	1	式			
*** 単位当り ***	1	m ²			

施 工 内 訳 表

頁0-0254

大型土のう製作・設置

作業半径 5 mを超え 2 0 m以下

施工 第0 -0110号表

10

袋 当り

名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
土木一般世話役	0.204	人			
特殊作業員	0.204	人			
普通作業員	0.204	人			
大型土のう 1 1 0 × 1 0 8 cm	10.000	袋			
バックホウ運転 (機 - 2 8) クローラ型・後方・C付 山積 0 . 4 5 m 3 超低騒音 (排出ガス対策型 2 0 1 4 年規制)	0.204	日			施工 第0-0111号表
ラフテレーンクレーン [油圧伸縮ジブ] 賃料 排ガス 3 次 2 5 t 吊 (燃料油脂費含む)	0.204	日			
諸雑費	2.000	%			
*** 合 計 ***	10	袋			
*** 単位当り ***	1	袋			
作業区分：製作・設置 R T C 賃料補正係数：1 大型土のう単価 (円 / 袋)：			作業半径：作業半径 5 mを超え 2 0 m以下 袋詰土区分：流用土		

施 工 内 訳 表

頁0-0255

バックホウ運転 (機 - 28)

施工 第0 -0111号表

クローラ型・後方・C付 山積0.45m³ 超低騒音(排出ガス対策型2014年規制)

1 日 当り

名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
バックホウ[クローラ・後方超小旋回]賃料 超低・C付・排2014 山積0.45m ³	1.360	供用日			
運転手(特殊)	1.000	人			
軽油 小型口・リ - パトロール給油	65.000	L			
諸雑費	1	式			
*** 単位当り ***	1	日			
規格:クローラ型・後方・C付 山積0.45m ³ バックホウ(供用日/日):1.36 軽油(L/日):65			排出ガス対策型区分:超低騒音(排出ガス対策型2014年規制) 特殊運転手(人/日):1		

施 工 内 訳 表

頁0-0256

大型土のう撤去
作業半径 6 mを超え 2 0 m以下

施工 第0 -0112号表

10 袋 当り

名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
土木一般世話役	0.094	人			
特殊作業員	0.094	人			
ラフテレーンクレーン [油圧伸縮ジブ] 賃料 排ガス 3 次 2 5 t 吊 (燃料油脂費含む)	0.094	日			
諸雑費	0.400	%			
*** 合 計 ***	10	袋			
*** 単位当り ***	1	袋			
作業区分：撤去 R T C 賃料補正係数：1			作業半径：作業半径 6 mを超え 2 0 m以下		

施工内訳表

頁0-0257

土砂等運搬

施工 第0 -0113号表

標準 DID区間なし 0.5km以下

バックホウ 山積0.45m3(平積0.35m3)

1 m3 当り

機械構成比： 44.67% 労務構成比： 40.44% 材料構成比： 14.89%

市場単価構成比： 0.00%

標準単価：

代表機労材規格	構成比	単位	単価	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
ダンプトラック [オンロード・ディーゼル] 10 t 積級	44.67%	供用日		ダンプトラック [オンロード・ディーゼル]		
運転手 (一般)	40.44%	人		運転手 (一般)		
軽油 小型ロ - リ - パトロール給油	14.89%	L		軽油 パトロール給油		
積算単価		式		積算単価		
*** 単位当り ***						
土砂等発生現場：標準 土質：土砂(岩塊・玉石混り土含む) 運搬距離：0.5km以下				積込機種・規格：バックホウ 山積0.45m3(平積0.35m3) DID区間の有無：DID区間なし 豪雪割増：豪雪割増 工種条件と同じ		

施 工 内 訳 表

頁0-0258

大型土のう移設（撤去・再設置）
作業半径 6 mを超え 2 0 m以下

施工 第0 -0114号表

10 袋 当り

名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
土木一般世話役	0.161	人			
特殊作業員	0.161	人			
普通作業員	0.161	人			
ラフテレーンクレーン [油圧伸縮ジブ] 賃料 排ガス 3 次 2 5 t 吊 (燃料油脂費含む)	0.161	日			
諸雑費	0.200	%			
*** 合 計 ***	10	袋			
*** 単位当り ***	1	袋			
作業区分：移設（撤去・再設置） R T C 賃料補正係数：1			作業半径：作業半径 6 mを超え 2 0 m以下		

施 工 内 訳 表

頁0-0259

暗渠排水管

据付・撤去

機械構成比：

1.87%

労務構成比：

波状管

7.54%

材料構成比：

90.59%

手間のみ

市場単価構成比：

施工 第0 -0115号表

0.00%

1
標準単価：

m 当り

代 表 機 労 材 規 格	構 成 比	単 位	単 価	代 表 機 労 材 規 格(東京地区)	単 価(東京地区)	備 考
バックハウ（クローラ型）[後方超小旋回] 超低騒音・C付・排2014 山0.5m3	1.87%	供用日		バックハウ（クローラ型）[後方超小旋回] 超低騒音・C付・排2014		
普通作業員	4.94%	人		普通作業員		
運転手（特殊）	1.69%	人		運転手（特殊）		
特殊作業員	0.50%	人		特殊作業員		
土木一般世話役	0.41%	人		土木一般世話役		
暗渠排水管	90.07%	m		暗渠排水管 波状管 高密度ポリエチレン管（シングル）φ800		

施 工 内 訳 表

頁0-0260

暗渠排水管

据付・撤去

機械構成比：

1.87%

労務構成比：

波状管

7.54%

材料構成比：

90.59%

手間のみ

市場単価構成比：

施工 第0 -0115号表

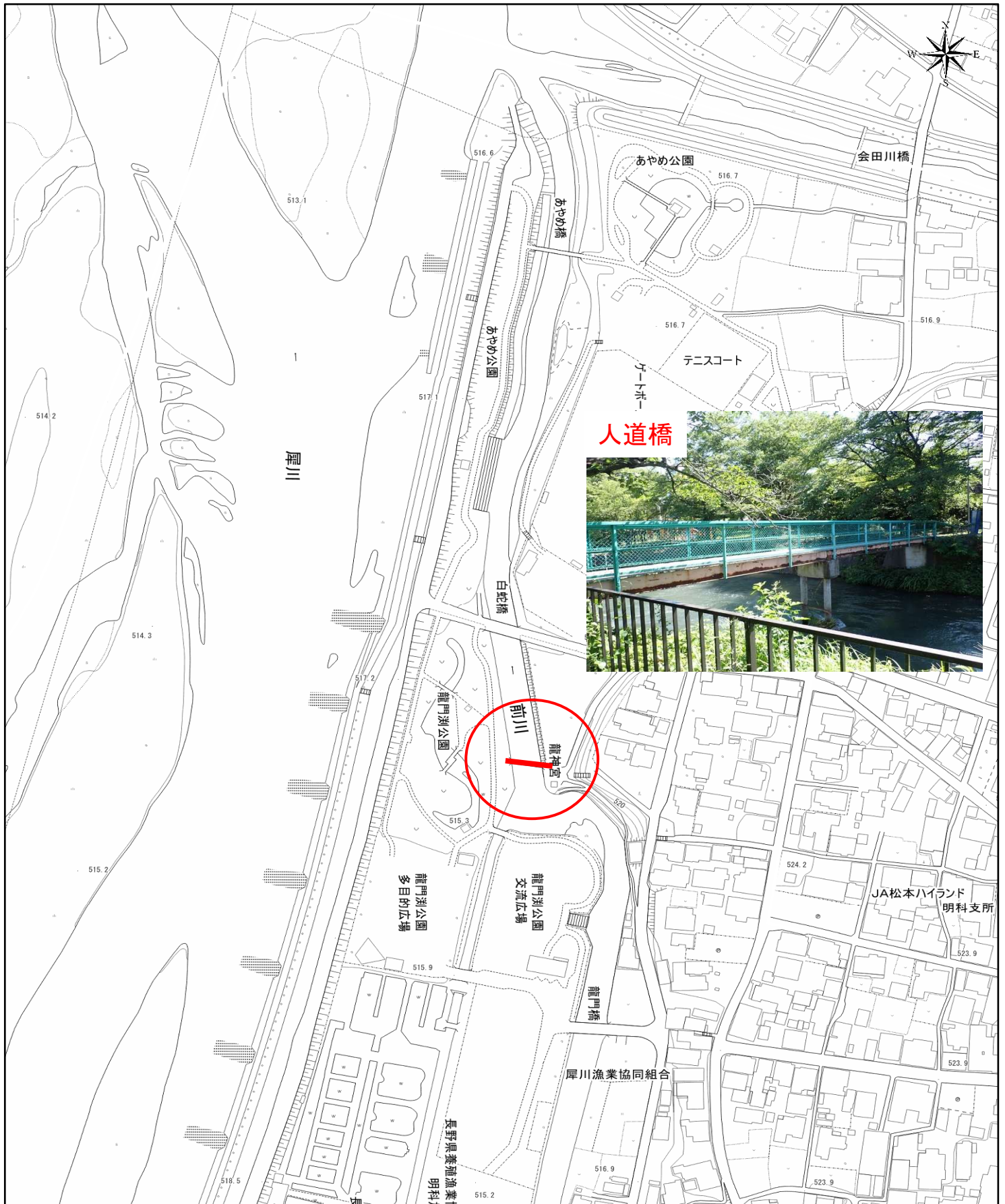
0.00%

1
標準単価：

m 当り

代 表 機 労 材 規 格	構 成 比	単 位	単 価	代 表 機 労 材 規 格(東京地区)	単 価(東京地区)	備 考
軽油 小型口 - リ - パトロール給油	0.52%	L		軽油 パトロール給油		
積算単価		式		積算単価		
*** 単位当り ***						
作業区分：据付・撤去 呼び径：700～1,000mm 豪雪割増：豪雪割増 工種条件と同じ				管種別：波状管 継手材料費：継手材料費不要		

令和8年度(債務負担行為)東部アウトドア拠点整備事業 人道橋架替工事



特記仕様書

工事名：令和8年度（債務負担行為）東部アウトドア拠点整備事業 人道橋架替工事

箇所名：安曇野市 明科中川手

本工事の施工にあたっては指定された図書を参考にし、『安曇野市土木工事共通仕様書』（安曇野市ホームページを参照）の内容に従うとともに、以下の事項について施工条件とする。

1 工事内容

- (1) 工事概要は金抜き設計書のとおりとする。
- (2) 本工事は受注者希望による電子納品の対象工事である。実施にあたっては、「電子納品に係る実施要領」によるものとする。
- (3) 本工事は情報共有システムを利用する対象工事である。利用にあたっては、「情報共有システム実施要領」によるものとする。
- (4) 本工事は週休2日工事の対象工事である。「安曇野市週休2日工事実施要領」に従い取り組むものとする。また、工事契約後、週休2日対象期間において、受注者の責によらず現場作業を余儀なくされる期間が生じる場合は、受発注者間で協議して現場閉所による週休2日の対象外とする作業と期間を決定するものとする。
(参考)「安曇野市週休2日工事実施要領」
- (5) 本工事は「ICT活用工事の実施方針」に基づき、ICT技術の活用が可能な建設工事である。実施にあたっては、各工種の「ICT活用工事実施要領（国土交通省）」によるものとする。
(参考)「ICT活用工事の実施方針・実施要領」
- (6) 本工事は、「長野県建設キャリアアップシステム活用工事試行要領」に基づく、建設キャリアアップシステム活用試行工事である。
(参考)「長野県建設キャリアアップシステム活用工事試行要領」
- (7) 上記(2)(5)(6)の実施または活用の希望にあたっては、工事請負契約締結後に安曇野市土木工事共通仕様書別紙ー2『実施希望調書』を監督員へ提出し、確認を受けること。

2 工期関係

工期は、雨天・休日等を見込み、工事開始日（契約日）から令和9年5月31日までとする。

なお、休日等には日曜日・祝日・夏期休暇及び年末年始休暇の他、作業期間内の全土曜日を含んでいる。

工期には、施工に必要な実日数（実働日数）以外に以下の事項を見込んでいる。

①準備期間	40 日間
②後片付け期間	20 日間
③雨休率（実働工期日数に休日と悪天候により作業ができない日数を見込むための係数） 実働日数×係数	0.77
④その他の作業不能日（河川出水期のため）（R8.6月～R8.10月）	152 日間

著しい悪天候や気象状況より工程が過去5年度分の気象庁及び環境省の最寄りの観測所のデータより年間の平均発生日数を算出した日数から著しく乖離し、かつ作業を休止せざるを得なかった場合には、受注者は発注者へ工期の延長変更を協議、請求することができる。

3 工程関係

- (1) 本工事に際し、適切な工程を計画すること。
また、周辺住民、地域関係者に対しては通知・連絡等を必ず実施し、周知すること。
- (2) この工事エリア付近では、近接工事を予定している。近接工事が発生した場合は、直ちに各業者との打合せ、工程管理、工程計画の調整をおこない、協議会等を組織すること。
- (3) 近接工事での各業者との工程調整において必要な場合は定例会を実施すること。

【近接工事】

・東部アウトドア拠点整備事業 カヌーコース整備工事（1工区）

4 発生土・廃棄物関係

- (1) 本工の施工において生じる発生土の処分については処分先を指定し、その他産業廃棄物の処分については処分先を想定して処分費、運搬費を計上している。
なお、発生土の処分に関して、受注者の都合により、指定の処分先によることができない場合については、事前に監督員と変更協議をおこなうこと。

- (2) 建設発生土 【 指定 】

搬出先の名称	処分費	運搬距離	処理施設の所在地等
明科建材(株)	円/m ³	2.4km	

上記の搬出先について、原則として変更しない。なお、発注時点で想定していないやむを得ない事情等により、搬出先が変更となった場合は、設計変更の対象とする。

- (3) 特定建設資材廃棄物（建設リサイクル法） 【 参考 】

種 別		処分条件	処分先・運搬距離・数量・金額等				
アスファルト塊		再利用	処理工場名			距離	km
			数 量	t		・ m ³	
コンクリート塊	無筋 Co	再利用	処理工場名	明科建材(株)		距離	2.4 km
			数 量	7	t	・ m ³	
	鉄筋 Co	再利用	処理工場名	明科建材(株)		距離	2.4 km
			数 量	1	t	・ m ³	
	二次 製品	再利用	処理工場名			距離	km
			数 量	t		・ m ³	
建設発生木材			処理工場名			距離	km
			数 量	t		・ m ³	

※処理場名は積算上の条件であり、処理場を指定するものではない。

※排出する対象物が設計寸法と異なる場合は、発注者と協議すること。その際、寸法等を確認できる資料を提出すること。

- (4) 産業廃棄物（建設廃棄物処理指針） 【 参考 】

種 別	処分条件	処分先・運搬距離・数量・金額等		
木くず (抜根・伐採材)	再利用	処理工場名	リテックマツト(株)三城工場	距離 24 km
		数 量	2 t ・ m ³	
汚 泥		処理工場名		距離 km
		数 量	t ・ m ³	

その他（金属クズ他）		処理工場名	距離	km
		数 量		

※処理場名は積算上の条件であり、処理場を指定するものではない。

※積算に用いる木くず処理量の体積 — 重量換算は、実施設計単価表に記載される換算係数を用いる。なお、体積(m³)での確認となる場合は、体積を確認できるよう1台毎写真管理すること。

※伐採材については、有価売却を検討すること。

建設工事請負契約書において、処分費・運搬費が上記(3)、(4)に明示した金額より低額の場合は、設計変更の対象とする。

5 その他

(1) 関係機関・自治体等との近接協議

関係機関等	事 項	制約内容	時 期
安曇野市 学校教育課	小中学校の通学路確認	関係機関指導のもと	契約後即対応のこと。 また、工期内とする。
小中学校	関係小中学校の通学路に係る周知。各種行事調整。	上記と同様	上記と同様
幼稚園・ 認定こども園	バス運行、通園路などの確認。各種行事調整。	上記と同様	上記と同様
安曇野市 文化課	埋蔵文化財	関係機関指導のもと	契約後即対応のこと。 また、工期内とする。
地元区長など	工事内容、工事期間、迂回路などの説明及び調整。	区長、常会長など指導のもと	上記と同様
犀川漁業協同組合	工事内容、工事期間、迂回路などの説明及び調整	組合長指導のもと	上記と同様
中部電力(株) 大町水力管理所	工事内容、工事期間、などの説明及び調整		上記と同様
地元市議会議員	工事内容、工事期間、迂回路などの説明。		契約後即対応のこと。
工事沿線住民	工事内容、工事期間、迂回路などの説明及び調整。	関係者等の指導のもと。(ただし、要求内容が無理難題と判断される場合には、断ることも必要である。また、要求内容については監督員へ報告すること。特に工事金額に係る内容は協議を交わすこと。)	契約後即対応のこと。 また、工期内とする。

工事区間内農地所有者又は管理者及び工事影響範囲の利害関係者など	農地については、工事の進捗及び営農上支障になることの調整。その他利害関係者との調整。	上記と同様	上記と同様
周辺店舗、事業所など	駐車場、案内看板などの調整。	上記と同様	上記と同様
N T T	電柱、架空線等の移設調整。また、本工事事への影響確認。	関係機関指導のもと	上記と同様
中部電力	電柱、架空線等の移設調整。また、本工事事への影響確認。	上記と同様	上記と同様
あづみ野テレビ	架空線等の移設調整。また、本工事事への影響確認。	上記と同様	上記と同様
関係官公庁	本工事事に係ること	上記と同様	上記と同様
その他	状況に応じて対応すること。	上記と同様	苦情については、即対応のこと。要望については、監督員と協議のうえ対応すること。

(2) 個別事項

- ①品質検査の場所は、別途監督員が指示する場所で行うこと。
- ②不可視部分を施工する際は、監督員に立会い確認を求めること。
- ③河川管理者と事前協議すること。
- ④当河川は、中部電力発電による放流があり常時流量 10.8m³/s となっている。工事着手前に協議を行うこと。
- ⑤創意工夫については、監督員と協議し、実施内容を完了時まで報告すること。
- ⑥本工事では、現場環境改善に係る経費を当初設計にて計上している。
 - ア 実施する内容については、安曇野市土木工事共通仕様書 別紙－５の中から原則として各計上費目（仮設備関係、営繕関係、安全関係及び地域連携）ごとに１内容ずつ（いずれか１費目のみ２内容）、合計５つの内容を選択すること。
 - 選択にあたっては、地域の状況や工事内容等により、実施費目数及び実施内容を変更してもよい。
 - イ この経費は率計上されているため、実施する内容が巨額となり、率計上分では行うことが適当ではないと判断される場合は、積上げ計上とする。
 - 積上げ計上分については、事前に監督員と協議すること。
 - ウ この経費の設計変更については、実費精算等の設計変更は行わない。ただし、対象金額の変動に伴う現場環境改善費率の変更は行う。
 - エ 受発注者協議により、内容の実施が不要と判断された場合については、費用の全額を減額する。
 - オ 主に現場の施設や設備に対する熱中症対策・防寒対策に関する費用については、率分の計上ではなく、対策の妥当性を確認の上、積み上げ計上を行うものとする。

⑦本工事により亡失した境界杭については、必ず復元を行うこと。また、境界復旧後は、監督員に精度管理表を提出すること。

ア 境界復元作業費用は、共通仮設費率（準備費）に含む。

イ 境界杭については、現地の物を再利用し復旧することとし、紛失した場合は請負業者の責任において用意すること。

⑧その他疑義がある場合には、必要書類等を添えて監督員と協議すること。

令和7年7月1日適用版

資材単価等について

令和8年度(債務負担行為)東部アウトドア拠点整備事業 人道橋架替工事 に係る工事費の積算にあたっては、長野県建設部の「令和8年度実施設計単価表」や積算資料(財団法人経済調査会)及び建設物価(財団法人建設物価調査会)に設定されている単価により予定価格を算出しています。

また、見積もり等による単価は下記のとおりです。

なお、使用した単価は予定価格算出のものであり、特定の製品や民間取引を指定したものではありません。

見積等により決定している設計単価

(円)

製 品 名	規 格	採用単価	単位	備 考
床版	30*145 再生木材(ムク材)	140,000	m	
化粧板	30*145 再生木材(ムク材)	52,000	m	
構造	鋼製桁+アルミ合金等	983,000	m	
高欄	アルミ合金+再生木材化粧	130,000	m	
転落防止柵	アルミ合金+再生木材化粧	192,000	m	
COPITA型プレホーリング杭 工法PHC	材料費 φ400 5m A種	74,700	本	
杭頭金具	φ400	4,300	本	
PHC杭打設	φ400 L=5.0m	1,287,000	本	
プラント設置撤去工		525,000	回	
機械組立解体輸送費	自走含む	2,623,000	回	
圧縮強度試験費	根固め、杭周、未固結*2*3	12,100	試験	
NPロック	2t積上げタイプ 43型 1550×1550×430	95,200	個	
リーフロックⅢ型	3.0t 1650×1650×660	95,600	個	
シャックル	2t用 16mm	1,500	個	
シャックル	3t用 19mm	1,800	個	

数 量 総 括 表

レベル1 工事区分 : 鋼橋上部

レベル2 工 種	レベル3 種 別	レベル4 細 別	レベル5 規 格	単 位	設計表示単位 数量	数量計算 数量	備 考
鋼橋架設工	架設工（クレーン架設）	床版	再生木材	式	1	1	19.6m
		化粧板	再生木材	式	1	1	39.2m
		構造	H-588×300×12×20	式	1	1	19.6m
		高欄	アルミ合金＋再生木材化粧	式	1	1	39.2m
		ベント設備		式	1	1	
		ベント基礎		式	1	1	
	支承工	ゴム支承（沓座モルタル）	無収縮モルタル	m ³	0.06	0.060	
	仮設工	床板足場	吊足場	m ²	63	62.7	
		敷鉄板	1.5m×3.0m	m ²	75	75	
橋台工	作業土工	床掘り	土砂、標準	m ³	130	129.6	
			岩塊・玉石、標準	m ³	20	19.5	
		埋戻し	最大埋戻し幅1m以上4m未満	m ³	120	116.8	
		基面整正		m ²	15	14.6	

数 量 総 括 表

レベル1 工事区分 : 鋼橋上部

レベル2 工 種	レベル3 種 別	レベル4 細 別	レベル5 規 格	単 位	設計表示単位 数量	数量計算 数量	備 考
	橋台躯体工 橋台 A2	コンクリート	24-12-40BB	m ³	14	13.7	
		型枠	鉄筋構造物、一般型枠	m ²	28	28.4	
			円筒型枠 φ125mm	m	1.8	1.8	
		鉄筋	SD345 D13	kg	179	179	
			SD345 D16~D25	kg	505	505	
		均しコンクリート	18-8-25BB、t=10cm	m ²	7.3	7.3	
		足場	手摺先行型枠組足場	掛m ²	6	6.3	
仮設工	水替工	ポンプ設置・撤去		箇所	1	1	
		ポンプ運転	排水量61.2m ³ /hr、揚程高2.5m	日	20	20	
擁壁工	場所打擁壁工	コンクリート	18-8-40BB	m ³	3	2.9	
		型枠	一般型枠	m ²	10	9.8	
		目地板	瀝青質目地板t=10mm	m ²	1	1.1	

数 量 総 括 表

レベル1 工事区分 : 鋼橋上部							
レベル2 工 種	レベル3 種 別	レベル4 細 別	レベル5 規 格	単 位	設計表示単位 数量	数量計算 数量	備 考
		基礎材	RC-40、t=15cm	m ²	3	2.9	
石・ブロック積(張)工	コンクリートブロック工 (コンクリートブロック積)	コンクリートブロック積	控長35cm、150kg/個未満	m ²	9	9.1	
		胴込コンクリート	18-8-25BB	m ³	2	2.0	
		裏込め材	RC-40	m ³	3	2.7	
		現場打天端コンクリート	18-8-25BB	m ³	0.6	0.6	
		天端保護コンクリート	18-8-25BB	m ³	0.7	0.7	
		現場打小口止めコンクリート	18-8-40BB	m ³	0.7	0.7	
	構造物取壊し工	コンクリ構造物取壊し	無筋	m ³	3	3.1	
		コンクリート切断	t=35cm	m	14	14.4	
		コンクリート取壊し運搬処理	無筋	m ³	3	3.1	
河川土工	掘削工	掘削	小規模、土砂	m ³	7	6.9	
	盛土工	路体盛土	2.5m以上4.0m未満	m ³	7	6.9	

数 量 総 括 表

レベル1 工事区分 : 鋼橋上部

レベル2 工 種	レベル3 種 別	レベル4 細 別	レベル5 規 格	単 位	設計表示単位 数量	数量計算 数量	備 考
		整地		m ³	7	6.9	
	法面整形工	法面整形（盛土部）	土砂	m ²	4	4.0	
デッキ	作業土工	床掘り	標準、土砂	m ³	12	11.9	
		埋戻し	最大埋戻し幅1m以上4m未満、土砂	m ³	5	4.7	
		基面整正		m ²	4	4.3	
	右岸デッキ	コンクリート	18-8-40BB	m ³	10	9.9	
		型枠	一般型枠	m ²	14	13.5	
			化粧型枠	m ²	2	2.3	
		目地板	瀝青質目地板t=10mm	m ²	0.8	0.8	
		基礎材	RC-40、t=15cm	m ²	3	2.5	
			RC-40、t=20cm	m ²	5	5.0	
		溶接金網	D6-100×100	m ²	6	6.1	
		床コンクリート面の 仕上げ	はけ引き仕上げ	m ²	6	6.1	

数 量 総 括 表

レベル1 工事区分 : 鋼橋上部

レベル2 工 種	レベル3 種 別	レベル4 細 別	レベル5 規 格	単 位	設計表示単位 数量	数量計算 数量	備 考
		転落防止柵	転落防止柵（再生木材化粧）	m	2.9	2.9	
			円筒型柵φ100mm	m	0.6	0.6	
掘取工	中低木掘取工	掘取工	樹高100cm以上200cm未満	株	23	23	
	高木掘取工	掘取工	幹周15cm以上25cm未満	本	1	1	
	高木掘取工	掘取工	幹周60cm以上90cm未満	本	4	4	
公園維持管理工	支障木の伐採・抜根	伐採・抜根	幹周20cm未満	本	79	79	
		伐採・抜根	幹周30cm以上60cm未満	本	3	3	
		伐採・抜根	幹周90cm以上120cm未満	本	4	4	
	運搬処理工	運搬費	樹木幹	m ³	2	1.8	
		処分費	樹木幹	m ³	2	1.8	
構造物撤去工	旧橋撤去工	桁1次及び2次切断・撤去	25t吊ラフテレーンクレーン	kg	2748	2748	

数 量 総 括 表

レベル1 工事区分 : 鋼橋上部

レベル2 工 種	レベル3 種 別	レベル4 細 別	レベル5 規 格	単 位	設計表示単位 数量	数量計算 数量	備 考
		現場発生品運搬		kg	2748	2748	
	処分費	スクラップ	ヘビーH1 (鉄くず)	t	2.09	2.09	
		スクラップ	ヘビーH2 (旧特級B H2)	t	0.45	0.45	
		スクラップ	ヘビーH3 (旧1級 H3)	t	0.18	0.18	
		スクラップ	ヘビーH4	t	0.03	0.03	
	構造物取壊し工	コンクリート構造物 取壊し	鉄筋	m ³	1	1.3	
			無筋	m ³	4	4.1	
	防護柵撤去工	転落防止柵撤去		m	14	13.5	
仮設工 (園路)	工事用道路工	工事用道路盛土		m ³	63	63.0	
		土のう		袋	24	24	
		敷鉄板	1.5m×3.0m	m ²	471	471	

土工 全体集計表

[illegible]

鋼橋上部 数量集計表

[illegible]

1. 上部構造

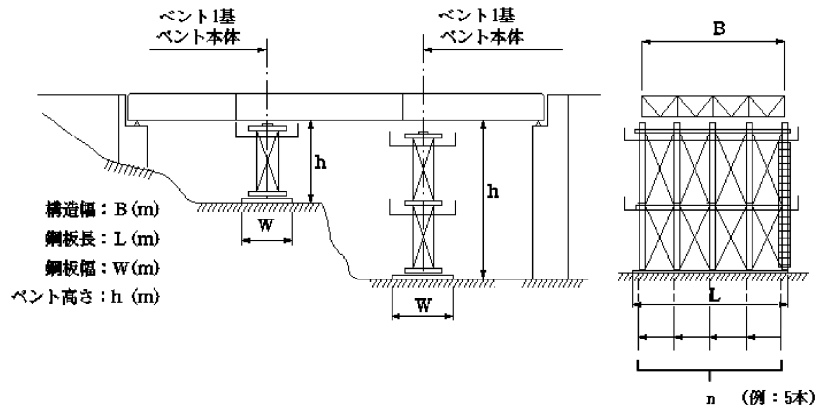
1-1. 鋼橋架設工

(1)床板		
1)材工(見積歩掛)	N=	= <u>1</u> 式
(2)化粧板		
1)材工(見積歩掛)	N=	= <u>1</u> 式
(3)構造		
1)材工(見積歩掛)	N=	= <u>1</u> 式
(4)高欄		
1)材工(見積歩掛)	N=	= <u>1</u> 式

■数量表

項目	部位	規格寸法 (mm)			数量	単位	材積	重量	備考
		縦	横	長さ					
再生木材	床板	30	145	2,170	130	本	1.227m³	1,131.0kg	
床板 合計							1.227m³	1,131.0kg	
再生木材	化粧板	30	145	≒730	260	本	0.826m³	754.0kg	
化粧板 合計							0.826m³	754.0kg	
アルミ (6005C-T5)	根太	凹-90×90		4,755	10	本	—	128.0kg	
		凹-90×90		3,450	10	本	—	93.0kg	
		凹-90×90		3,151	5	本	—	42.5kg	
根太 合計							—	263.5kg	97.805m
アルミ (6005C-T5)	化粧板下地材	[-200×70×7		3,405	4	本	—	84.4kg	
		[-200×70×7		3,170	6	本	—	117.6kg	
		[-200×70×7		3,151	2	本	—	39.0kg	
化粧板下地材 合計							—	241.0kg	38.942m
鋼材 (SS400)	主桁	H-588×300×12/20		5,795	4	本	—	3,407.6kg	
		H-588×300×12/20		7,890	2	本	—	2,319.6kg	
主桁 合計							—	5,727.2kg	38.960m
鋼材 (SS400)	横桁	H-300×150×6.5/9		1,072	13	本	—	510.9kg	
横桁 合計							—	510.9kg	13.936m
鋼材 (SS400)	張出ブラケット	H-300×150×6.5/9		135	26	本	—	130.0kg	
張出ブラケット 合計							—	130.0kg	3.510m
アルミ	再生木材被覆高欄	平場部			39.0	m	—	826.8kg	縦格子タイプ
アルミ製高欄 合計							—	826.8kg	39.0m
鋼材 (SS400)	添接板	440	300	12	8	個	—	100.0kg	フランジ外側部
		440	110	16	16	個	—	97.6kg	フランジ内側部
		170	440	12	8	個	—	56.8kg	ウェブ部
添接板 合計							—	254.4kg	
鋼材 (SS400)	ソールプレート	200	600	22~26	4	個	—	90.4kg	
ソールプレート 合計							—	90.4kg	
支承 (CR)	ゴム支承	150	300	33	2	個	—	3.6kg	可動側
		150	300	23	2	個	—	2.6kg	固定側
ゴム支承 合計							—	6.2kg	
鋼材 (S35CN)	アンカーバー	φ36		530	4	個	—	17.2kg	可動側
		φ38		550	4	個	—	19.6kg	固定側
アンカーバー 合計							—	36.8kg	
金物					1	式	—	—	
ボルト類					1	式	—	—	
全合計重量								9972.2kg	

(5)仮設備



【出典:土木工事数量算出要領】

1)ベント柱本数

n= 2 本

2)ベント高さ

h= 2.9 m

3)ベント質量

ベント総質量 (T) は、次式による。
 $T = \sum T_i$
 $h < 10$ $T_i = 0.372 \times (B + 1.5) + \{4.737 \times n + 0.372 \times (B + 1.5)\} \times h / 10$
 $10 \leq h \leq 30$ $T_i = 0.39 \times n \times h + 0.744 \times (B + 1.5) + 0.837 \times n$
ただし、 T : ベント総質量 (つなぎ材、筋かい、梁等を含む) (t)
 T_i : 1基当りのベント質量 (t)
 n : 1列当りのベント柱本数 (本)
 h : ベント高さ (基礎天端から主桁下端まで) (m)
 B : 外桁～外桁間隔 (箱桁は外We b～外We b間隔) (m)
なお、 T_i 、 h 、 B とも小数第1位止 (2位四捨五入) とする。

【出典:土木工事数量算出要領】

$T = 0.372 \times (1.4 + 1.5) + \{4.737 \times 2 + 0.372 \times (1.4 + 1.5)\} \times 2.9 / 10$ = 4.1 t

4)外桁間隔

B= 1.40 m

5)ベント基礎鋼板

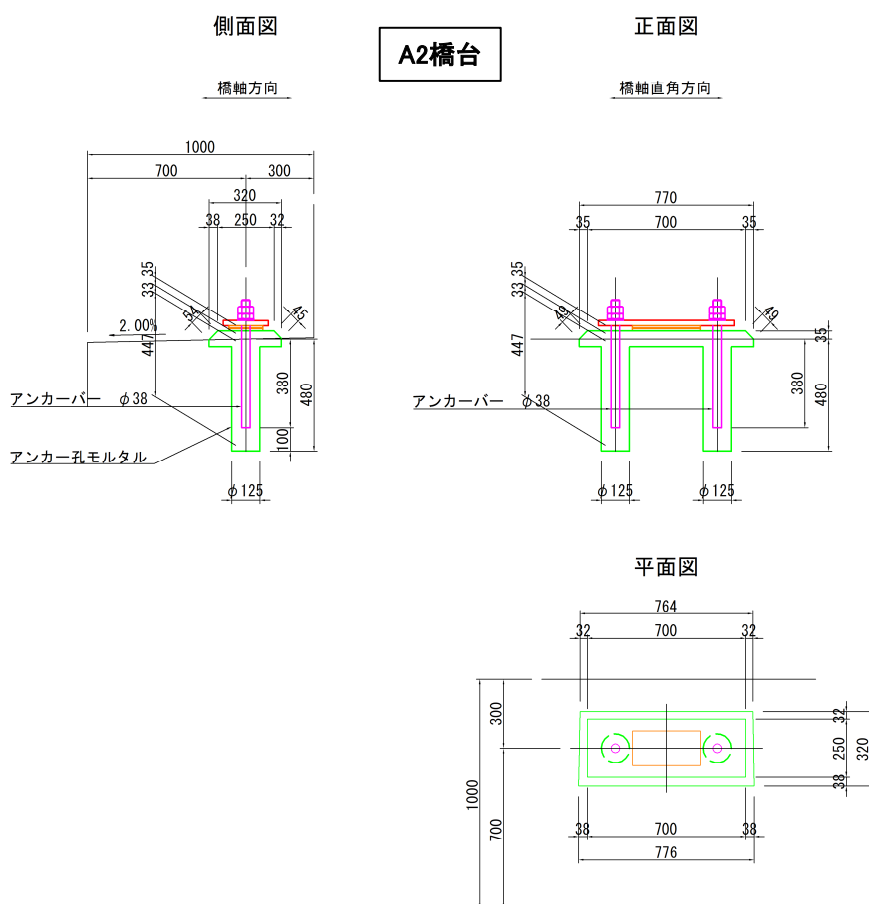
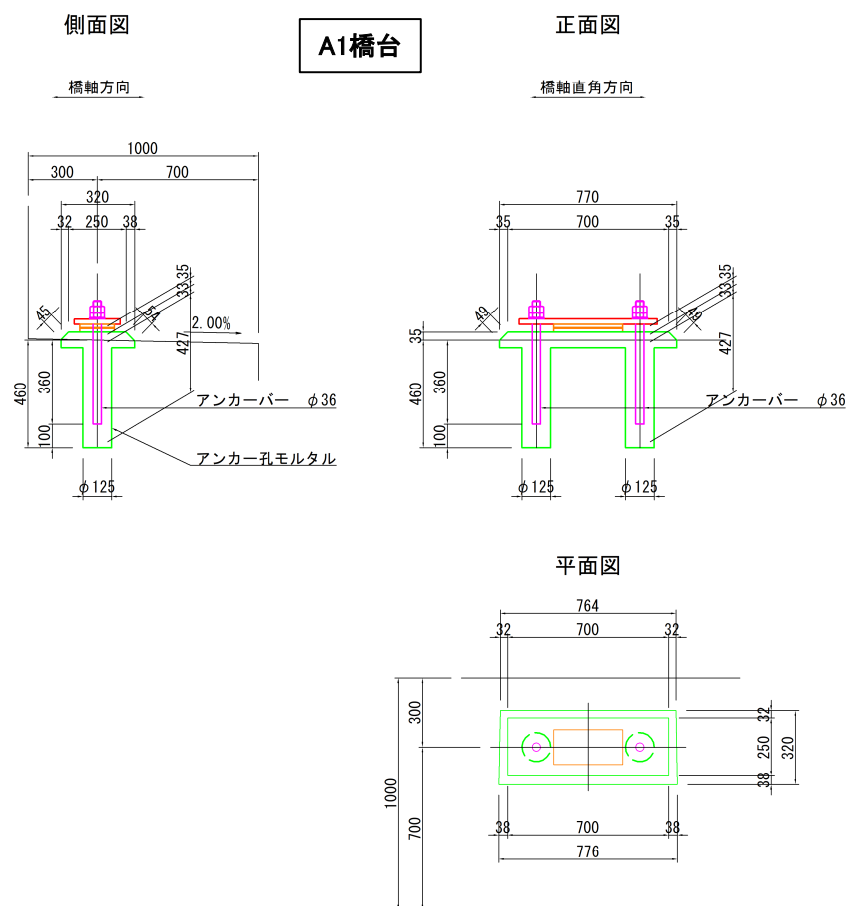
ベント基礎で鋼板を用いる場合の延べ面積 (A) は次式による。
 $A = \sum A_i$
 $A_i = (B + 2) \times 3$
ただし、 A_i : ベント1基当りの基礎の面積
 B : 外桁～外桁間隔 (箱桁は外We b～外We b間隔) (m)
なお、 A_i 、 B とも小数第1位止 (2位四捨五入) とする。

【出典:土木工事数量算出要領】

$A = (1.4 + 2) \times 3$ = 10.2 m²

2. 沓座

2-1. 支承部詳細図



2-2. 沓座モルタル

(1)A1 (Mov)

1)支承1基当り

$$V = (0.250 + 0.320) / 2 \times (0.700 + 0.770) / 2 \times 0.035 = 0.007 \quad \text{m}^3$$

$$V = 0.320 \times 0.770 \times 0.033 = 0.008 \quad \text{m}^3$$

$$\Sigma V = 0.015 \quad \text{m}^3$$

2)下部工1基当り

$$\Sigma V = 0.015 \times 2 = \underline{0.030 \quad \text{m}^3}$$

(2)A2 (Fix)

1)支承1基当り

$$V = (0.250 + 0.320) / 2 \times (0.700 + 0.770) / 2 \times 0.035 = 0.007 \quad \text{m}^3$$

$$V = 0.320 \times 0.770 \times 0.033 = 0.008 \quad \text{m}^3$$

$$\Sigma V = 0.015 \quad \text{m}^3$$

2)下部工1基当り

$$\Sigma V = 0.015 \times 2 = \underline{0.030 \quad \text{m}^3}$$

2-3. 沓座モルタル型枠

(1)A1 (Mov)

1)支承1基当り

$$A = 0.045 \times (0.700 + 0.764) / 2 = 0.033 \quad \text{m}^2$$

$$A = 0.054 \times (0.700 + 0.776) / 2 = 0.040 \quad \text{m}^2$$

$$A = 0.049 \times (0.320 + 0.250) / 2 \times 2 = 0.028 \quad \text{m}^2$$

$$\Sigma A = 0.101 \quad \text{m}^2$$

2)下部工1基当り

$$\Sigma V = 0.101 \times 2 = \underline{0.20 \quad \text{m}^2}$$

(2)A2 (Fix)

1)支承1基当り

$$A = 0.045 \times (0.700 + 0.764) / 2 = 0.033 \quad \text{m}^2$$

$$A = 0.054 \times (0.700 + 0.776) / 2 = 0.040 \quad \text{m}^2$$

$$A = 0.049 \times (0.320 + 0.250) / 2 \times 2 = 0.028 \quad \text{m}^2$$

$$\Sigma A = 0.101 \quad \text{m}^2$$

2)下部工1基当り

$$\Sigma V = 0.101 \times 2 = \underline{0.20 \quad \text{m}^2}$$

2-4. アンカー孔モルタル

(1)A1 (Mov) ϕ 125 mm $\times$ 427 mm

1) 支承1基当り

$$V = 1/4 \times 0.125^2 \times 3.142 \times 0.427 = 0.005 \text{ m}^3$$

2) 下部工1基当り

$$\Sigma V = 0.005 \times 2 = \underline{0.010 \text{ m}^3}$$

(2)A2 (Fix) ϕ 125 mm $\times$ 447 mm

1) 支承1基当り

$$V = 1/4 \times 0.125^2 \times 3.142 \times 0.447 = 0.005 \text{ m}^3$$

2) 下部工1基当り

$$\Sigma V = 0.005 \times 2 = \underline{0.010 \text{ m}^3}$$

2-5. 補強格子鉄筋

D10 単位質量 0.56 kg/m

(1)A1 (Mov)

1) 支承1基当り

$$W = 0.25 \times 0.56 \times 15 = 2.1 \text{ kg}$$

$$W = 0.70 \times 0.56 \times 6 = 2.4 \text{ kg}$$

$$\Sigma W = 4.5 \text{ kg}$$

2) 下部工1基当り

$$\Sigma W = 4.5 \times 2 = \underline{9 \text{ kg}}$$

(2)A2 (Fix)

1) 支承1基当り

$$W = 0.25 \times 0.56 \times 15 = 2.1 \text{ kg}$$

$$W = 0.70 \times 0.56 \times 6 = 2.4 \text{ kg}$$

$$\Sigma W = 4.5 \text{ kg}$$

2) 下部工1基当り

$$\Sigma W = 4.5 \times 2 = \underline{9 \text{ kg}}$$

3. 仮設工

3-1. 床版足場

(1)吊足場

$$A= 19.6 \times 3.2 = \underline{\quad 62.7 \quad} \text{ m}^2$$

3-2. ヤード整地

(1)敷鉄板

$$A= 15 \times 5 = \underline{\quad 75 \quad} \text{ m}^2$$

A1橋台 数量集計表

工 種 種 別	細 別	規 格	区 分	単 位	数 量	摘 要
河川土工						
掘削工	掘削	土砂		m ³	0.0	
		岩塊・玉石		m ³	0.0	
		軟岩		m ³	0.0	
		硬岩		m ³	0.0	
盛土工	築堤盛土			m ³	0.0	
法面整形工	法面整形(切土部)			m ²	0.0	
	法面整形(盛土部)			m ²	0.0	
橋台工						
作業土工	床掘り	土砂		m ³	43.3	
		岩塊・玉石		m ³	5.2	
	埋戻し	土砂		m ³	35.9	
	基面整正			m ²	7.3	
橋台工(1次施工)						
橋台躯体工	コンクリート	24-12-40BB	底版	m ³	7.50	
			壁部	m ³	3.77	
			胸壁	m ³	0.99	
			翼壁	m ³	0.00	
			合計	m ³	12.26	
	型枠	一般型枠	底版	m ²	12.00	
			壁部	m ²	8.02	
			胸壁	m ²	4.73	

工 種 種 別	細 別	規 格	区 分	単 位	数 量	摘 要
			翼壁	m ²	0.00	
			合計	m ²	24.75	
		円筒型枠 φ125mm		m	1.72	
		円筒型枠 φ100mm		m	0.40	
	鉄筋	SD345 D13		kg	142	
		SD345 D16～D25		kg	470	
		SD345 D29～D32		kg	0	
		合計		kg	612	
	均しコンクリート	18-8-25BB t=100mm		m ²	7.29	
				m ³	0.73	
	均しコンクリート 型枠			m ²	1.08	
	足場	手摺先行型 枠組足場		掛m ²	0.0	
橋台工(2次施工)						
橋台躯体工	コンクリート	24-8-25BB	胸壁	m ³	0.00	
	型枠	一般型枠	胸壁	m ²	0.00	
	鉄筋	SD345 D13		kg	0	
		SD345 D16～D25		kg	0	
		SD345 D29～D32		kg	0	
		合計		kg	0	
石・ブロック積(張)工						
コンクリートブロック工(コ ンクリートブロック積)	コンクリートブロック 積	控長35cm 150kg/個未満		m ²	2.39	
	胴込コンクリート	18-8-25BB		m ³	0.53	

[illegible]

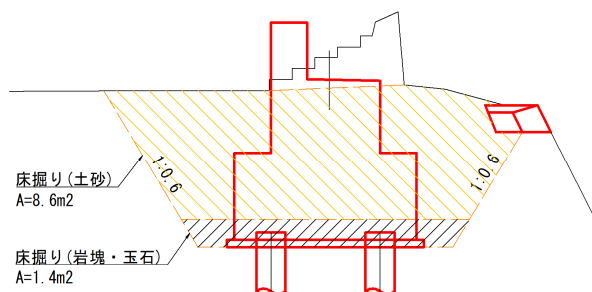
A1橋台 数量集計表

工 種 種 別	細 別	規 格	区分	単位	数 量	摘 要
既製杭工						
杭本数	既製杭	PHC杭 φ400mm		本/基	4	
既製杭工(杭1本当り数量)						
設計杭長				m/本	5.0	
掘削長	PHC杭	硬質地盤プレボーリングMLT工法		m/本	7.6	
掘削土量				m3/本	1.5	
杭頭処理	中詰コンクリート			m3/本	0.06	
	中詰め補強鉄筋	SD345 D13		kg/本	8	
		SD345 D16～D25		kg/本	14	
		SD345 D29～D32		kg/本	0	
		合計		kg/本	22	
現場溶接	フレア溶接	D13 溶接長130mm		箇所/本	10	
既製杭工(下部工1基当り数量)						
杭長				m	20.0	
掘削長				m	30.4	
掘削土量				m3	6.0	
杭頭処理	中詰コンクリート			m3	0.24	
	中詰め補強鉄筋	SD345 D13		kg	32	
鉄筋		SD345 D16～D25		kg	56	
		SD345 D29～D32		kg	0	
		合計		kg	88	
現場溶接	フレア溶接	D13 溶接長130mm		箇所	40	

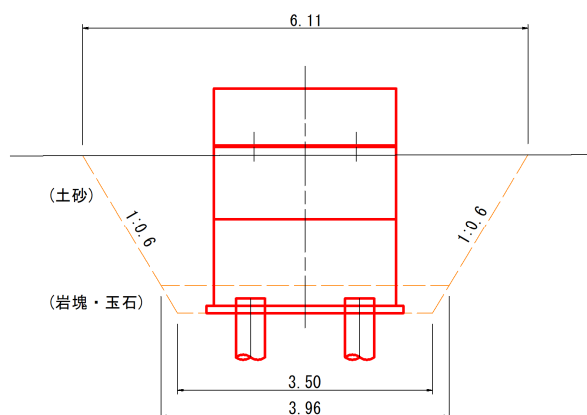
1.作業土工

1-1. 床掘り

側面図



正面図



$$\text{土砂} \quad V = 8.6 \times (6.11 + 3.96) / 2$$

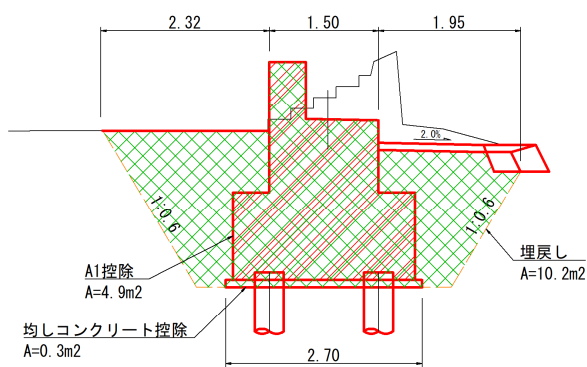
$$= 43.3 \text{ m}^3$$

$$\text{岩塊・玉石} \quad V = 1.4 \times (3.96 + 3.50) / 2$$

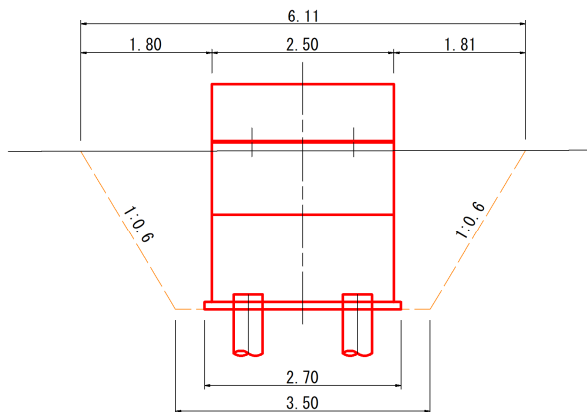
$$= 5.2 \text{ m}^3$$

1-2. 埋戻し

側面図



正面図



$$V = 10.2 \times (6.11 + 3.50) / 2$$

$$= 49.0 \text{ m}^3$$

$$\text{躯体控除} \quad V = 4.9 \times 2.500$$

$$= -12.3 \text{ m}^3$$

$$\text{均しコンクリート控除} \quad V = 0.3 \times 2.700$$

$$= -0.8 \text{ m}^3$$

$$\Sigma V =$$

$$= 35.9 \text{ m}^3$$

1-3. 基面整正

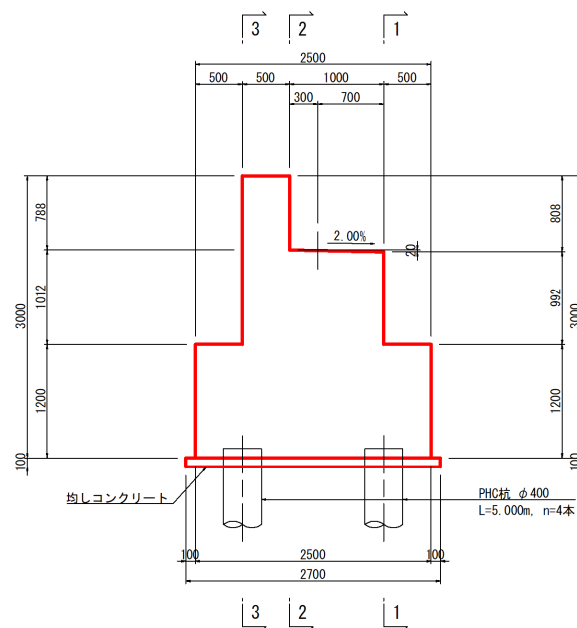
$$A = 2.700 \times 2.700$$

$$= 7.3 \text{ m}^2$$

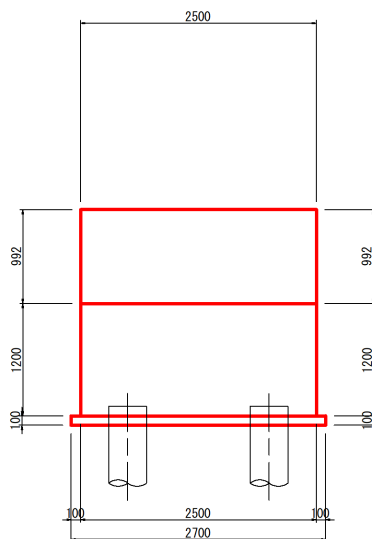
2. コンクリート

2-1. 構造図

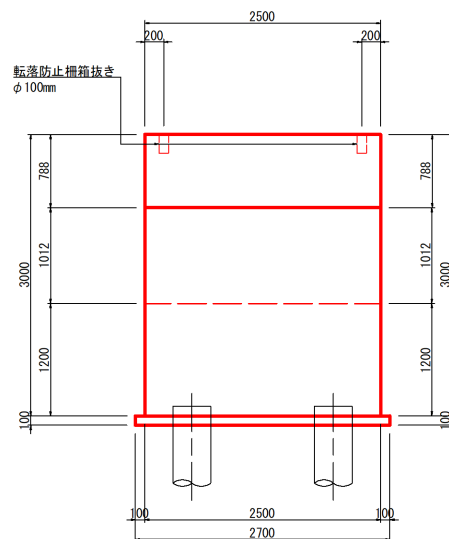
断面図



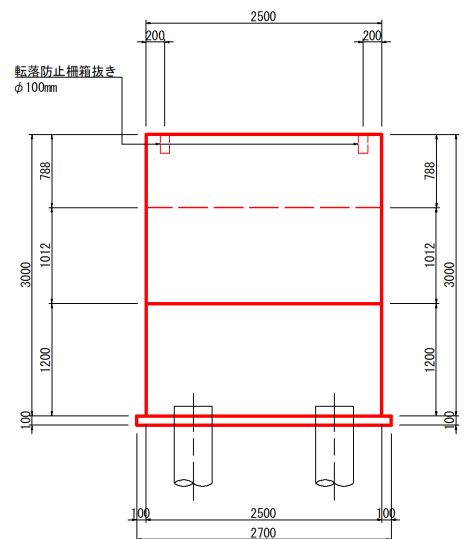
1 - 1



2 - 2



3 - 3



2-2. コンクリート(24-12-40BB)

(1) 1次施工

1) 底版

$$A = 2.500 \times 1.200 = 3.00 \text{ m}^2$$

$$V = 3.00 \times 2.500 = \underline{7.50 \text{ m}^3}$$

2) 壁部

$$\text{1-1断面積} \quad A = 0.992 \times 2.500 = 2.48 \text{ m}^2$$

$$\text{2-2断面積} \quad A = 1.012 \times 2.500 = 2.53 \text{ m}^2$$

$$\text{3-3断面積} \quad A = 1.012 \times 2.500 = 2.53 \text{ m}^2$$

$$V = (2.48 + 2.53) / 2 \times 1.000 + (2.53 + 2.53) / 2 \times 0.500 = \underline{3.77 \text{ m}^3}$$

3) 胸壁

$$\text{2-2断面積} \quad A = 0.788 \times 2.500 = 1.97 \text{ m}^2$$

$$\text{3-3断面積} \quad A = 0.788 \times 2.500 = 1.97 \text{ m}^2$$

$$V = (1.97 + 1.97) / 2 \times 0.500 = \underline{0.99 \text{ m}^3}$$

3. 型枠

3-1. 一般型枠

(1) 1次施工

1) 底版

正面及び背面 $A = 2.500 \times 1.200 \times 2 \text{ 面} = 6.00 \text{ m}^2$

側面 $A = 2.500 \times 1.200 \times 2 \text{ 面} = 6.00 \text{ m}^2$

$$\Sigma A = \frac{12.00 \text{ m}^2}{\text{m}^2} = 12.00$$

2)壁部 「2. コンクリート - 2-1. 構造図」より

$$\text{1-1断面積} \quad A = 0.992 \times 2.500 = 2.48 \text{ m}^2$$

3-3斷面積 $A = 1.012 \times 2.500 = 2.53 \text{ m}^2$

$$\text{側面} \quad A = (0.992 + 1.012) / 2 \times 1.000 \times 2 \text{ 面} = 2.00 \text{ m}^2$$

$$A = 1.012 \times 0.500 \times 2 \text{面} = 1.01 \text{ m}^2$$

$$\text{小計} \Sigma A = \quad \quad \quad = \quad \quad \quad 3.01 \text{ m}^2$$

$$\Sigma A = \frac{8.02 \text{ m}^2}{\text{m}^2}$$

3) 胸壁 「2. コンクリート - 2-1. 構造図」より

2-2斷面積 $A = 0.788 \times 2.500 = 1.97 \text{ m}^2$

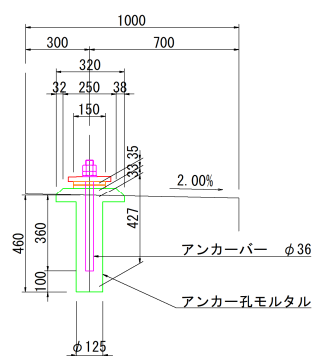
3-3斷面積 $A = 0.788 \times 2.500 = 1.97 \text{ m}^2$

$$\text{側面} \quad A = 0.788 \times 0.500 \times 2 \text{面} = 0.79 \text{ m}^2$$

合計	$\Sigma A =$	$=$	<u>4.73 m²</u>
----	--------------	-----	---------------------------

3-2. 円筒型枠

(1) ϕ 125mm



$$L = 0.427 = 0.43 \text{ m/本}$$

$$\Sigma L = 0.43 \times 4 \text{ 本} = \underline{\hspace{2cm}} 1.72 \text{ m}$$

(2) ϕ 100mm

$$L = \frac{1}{2} \times 0.40 \text{ m} = 0.20 \text{ m/本}$$

$$\Sigma L = 0.20 \times 2 \text{ 本} = \underline{\hspace{2cm}} 0.40 \text{ m}$$

4. 鉄筋

4-1. SD345

(1) 1次施工

		質量 (kg)	質量小計 (kg)	ガス圧接 (箇所)	摘要
D13	D13	142	142	0	
D16～D25	D16	470	470	0	
	D19	0		0	
	D22	0		0	
	D25	0		0	
D29～D32	D29	0	0	0	
	D32	0		0	
合計			612	0	

5. 均しコンクリート

5-1. 均しコンクリート t=100mm

$$A = 2.700 \times 2.700 = \underline{\underline{7.29 \text{ m}^2}}$$

$$V = 7.29 \times 0.100 = \underline{\underline{0.73 \text{ m}^3}}$$

5-2. 均しコンクリート型枠

$$A = (2.700 + 2.700) \times 2 \text{面} \times 0.100 = 1.08 \text{ m}^2$$

$$\Sigma A = \underline{\underline{1.08 \text{ m}^2}}$$

6. 基礎工

(PHC杭 A種 :硬質地盤プレボーリングMLT工法)

6-1. 杭諸元

(1)設計杭径

$$D1 = \phi = \underline{\hspace{1cm} 400 \text{ mm} \hspace{1cm}}$$

(2)杭本数

$$N = \underline{\hspace{1cm} 4 \text{ 本/基} \hspace{1cm}}$$

(3)設計杭長

$$L = \underline{\hspace{1cm} 5.000 \text{ m/本} \hspace{1cm}}$$

(4)断面積

$$A = 1/4 \times 0.400 \times 0.400 \times 3.14 = \underline{\hspace{1cm} 0.126 \text{ m}^2 \hspace{1cm}}$$

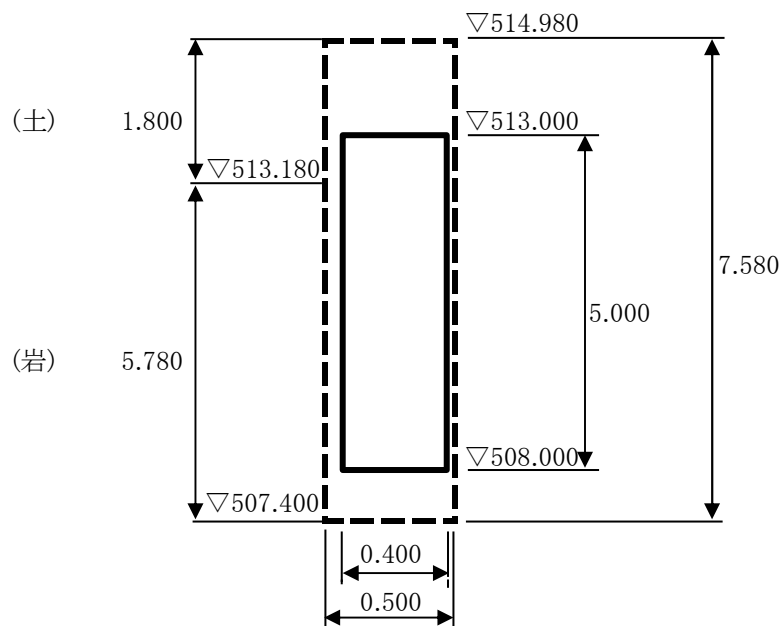
(5)杭の厚さ

$$t = \underline{\hspace{1cm} 65 \text{ mm} \hspace{1cm}}$$

6-2. 杭掘削

(1) 掘削長

施工基面		=	514.980 m
杭天端高		=	513.000 m
杭先端高	= (杭天端高) - (設計杭長)	=	508.000 m
掘削下端	= (杭先端高) - 1.5(D1)	=	507.400 m
1本あたり掘削長L	514.980 - 507.400	=	<u>7.580 m/本</u>



土 質

土 質	適 用 土 質
土	粘土及び粘性土、砂及び砂質土、レキ及びレキ質土
岩	岩塊、玉石及びこれらが砂・砂質土・粘性土・レキ質土と混合した土、軟岩 (Ⅰ)、(Ⅱ)、中硬岩、硬岩 (Ⅰ)

土質係数は掘削する土質毎の係数を加重平均して算出する。なお土質係数は、小数第2位を四捨五入して小数第1位とする。

$$\alpha = \frac{(\alpha 1 \times L 1) + (\alpha 2 \times L 2)}{L 1 + L 2}$$

$\alpha 1$: 土の土質係数 (次表)
 $L 1$: 土の掘削長 (m)
 $\alpha 2$: 岩の土質係数 (次表)
 $L 2$: 岩の掘削長 (m)

土質係数

砂・砂質土 粘性土・レキ質土 (土)	岩塊・玉石混じり土 軟岩～硬岩 (岩)
0. 5 7	1. 1 2

【出典:土木工事数量算出要領】

土質係数 $\alpha = \{ 0.57 \times 1.800 + 1.12 \times 5.780 \} / (1.800 + 5.780) = 1.0$

(2) 掘削土量

$V = (\text{掘削断面積}) \times (\text{掘削長})$
 $= \pi / 4 \times 0.500^2 \times 7.580 = \underline{1.49 \text{ m}^3/\text{本}}$

6-3. 杭頭処理

(1)中詰コンクリート (24-12-40BB)

$$h = 1.100 \text{ m/本}$$

$$V = \pi / 4 \times 0.270^2 \times 1.100 = 0.06 \text{ m}^3/\text{本}$$

(2)中詰め補強鉄筋 SD345

		質量 (kg)	質量小計 (kg)	ガス圧接 (箇所)	摘要
D13	D13	8	8	0	
D16～D25	D16	14	14	0	
	D19	0		0	
	D22	0		0	
	D25	0		0	
D29～D32	D29	0	0	0	
	D32	0		0	
合計			22	0	

(3)現場溶接(フレア溶接)

D13 溶接長130mm

$$N = 10 \text{ 箇所/本}$$

7. 石・ブロック積(張)工(左岸)

7-1. コンクリートブロック工

(1) コンクリートブロック積 控長35cm

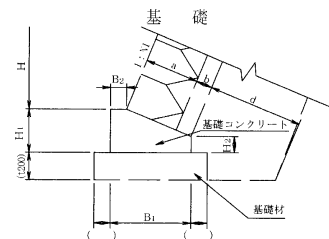
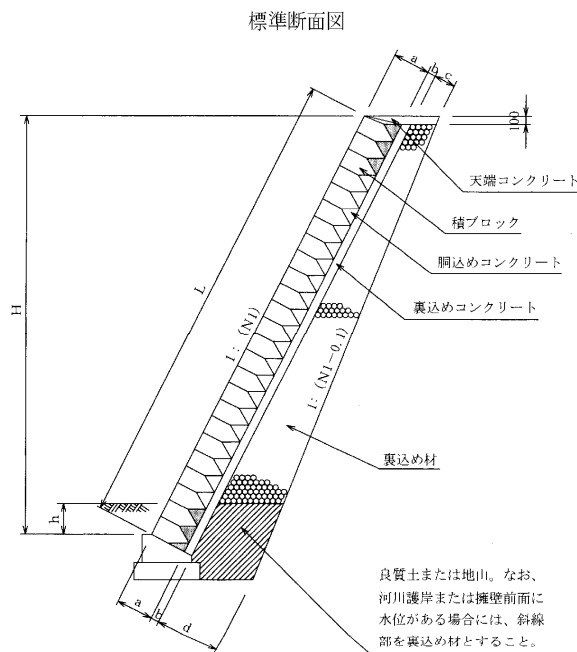
$$A = (0.447 + 0.458) / 2 \times 5.29 = \underline{\underline{2.39 \text{ m}^2}}$$

(2) 胴込コンクリート 0.22 m³/m²

$$V = 0.22 \times 2.39 = \underline{\underline{0.53 \text{ m}^3}}$$

(3) 裏込め材 t=30cm

【出典:長野県 土木構造物標準設計図】



※基礎の寸法等は第1編 共通編 コンクリート基礎工による。

裏込め材料計算一般式(m ²)	
擁壁前面に水位がない場合	
$A = \frac{(H - h - 0.1)}{2} \left\{ 2c\sqrt{1 + N^2} + 0.1(H - h + 0.1) \right\}$	
河川護岸または擁壁前面に水位がある場合	
$A = \frac{(H + H_1 + t - 0.1)}{2} \left\{ 0.1^2 + 2c\sqrt{1 + N^2} + 0.1(H + H_1 + t) \right\}$	
天端コンクリート材料計算一般式(m ²)	
$A = 0.1 \left(\frac{a}{2} + b + c \right) \sqrt{1 + N^2}$	

斜率(1:0.5) $n = \sqrt{1 + 0.5^2} = \underline{\underline{1.118}}$

下流端 $A = (0.40 - 0.1) / 2 \times \{ 2 \times 0.30 \times 1.118 + 0.1 \times (0.40 + 0.1) \} = \underline{\underline{0.11 \text{ m}^2}}$

上流端 $A = (0.41 - 0.1) / 2 \times \{ 2 \times 0.30 \times 1.118 + 0.1 \times (0.41 + 0.1) \} = \underline{\underline{0.11 \text{ m}^2}}$

$$V = (0.11 + 0.11) / 2 \times 5.29 = \underline{\underline{0.58 \text{ m}^3}}$$

(4) 天端コンクリート t=10cm

$$A = (0.72 + 0.34) / 2 \times 0.10 = \underline{\underline{0.05 \text{ m}^2}}$$

$$V = 0.05 \times 5.29 = \underline{\underline{0.26 \text{ m}^3}}$$

(5) 天端保護コンクリート

1) コンクリート t=10cm

$$A = (1.43 + 1.47) / 2 \times 0.10 = \underline{\underline{0.15 \text{ m}^2}}$$

$$V = 0.15 \times 2.50 = \underline{\underline{0.38 \text{ m}^3}}$$

$$2) \text{床均し} \quad A = 1.47 \times 2.50 \quad = \underline{\quad 3.7 \text{ m}^2 \quad}$$

(6)小口止

1)コンクリート

$$V = (0.72 + 0.76) / 2 \times 0.40 \times 0.30 \quad = \quad 0.09 \text{ m}^3$$

$$V = (0.72 + 0.76) / 2 \times 0.41 \times 0.30 \quad = \quad 0.09 \text{ m}^3$$

$$\Sigma V = \quad = \underline{\quad 0.18 \text{ m}^3 \quad}$$

2)型枠

$$A = (0.72 + 0.76) / 2 \times 0.40 \times 2 \text{面} \quad = \quad 0.59 \text{ m}^2$$

$$A = (0.72 + 0.76) / 2 \times 0.41 \times 2 \text{面} \quad = \quad 0.61 \text{ m}^2$$

$$\Sigma A = \quad = \underline{\quad 1.20 \text{ m}^2 \quad}$$

7-2. 構造物取壊し工

(1)無筋構造物取壊し

1)間知ブロック積

$$\text{控長35cm} \quad A = \text{復旧同様} \quad = \quad 2.39 \text{ m}^2$$

$$V = 2.39 \times 0.35 \quad = \underline{\quad 0.8 \text{ m}^3 \quad}$$

(2)コンクリート切断

$$t = 35\text{cm} \quad L = 0.447 + 0.458 + 5.29 \quad = \underline{\quad 6.2 \text{ m} \quad}$$

(3)運搬処理

1)無筋コンクリート

$$V = \text{取壊し同様} \quad = \underline{\quad 0.8 \text{ m}^3 \quad}$$

8. 構造物撤去工

8-1. 防護柵撤去工

(1)転落防止柵撤去 下部工施工計画図(案)より

L= = 4.5 m

A2橋台 数量集計表

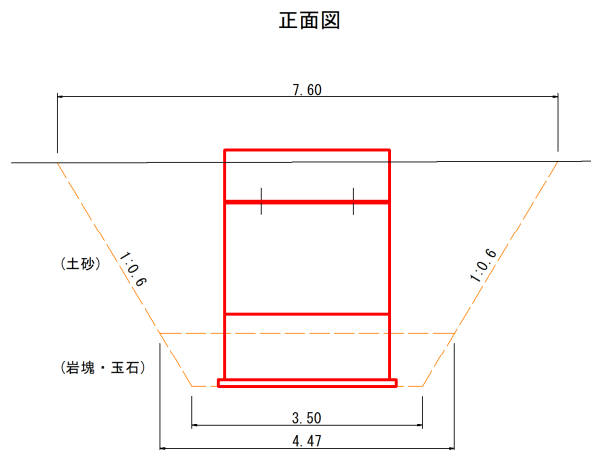
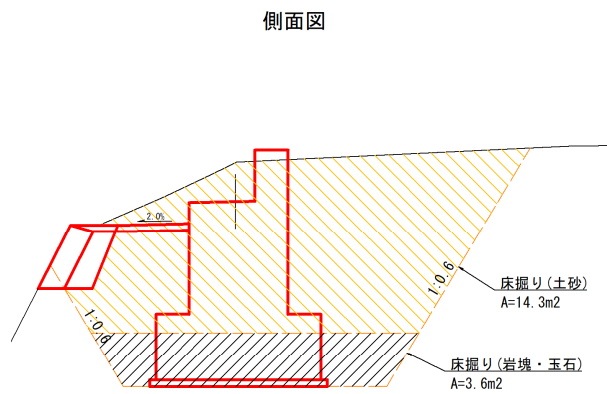
工 種 種 別	細 別	規 格	区 分	単 位	数 量	摘 要
河川土工						
掘削工	掘削	土砂		m ³	0.0	
		岩塊・玉石		m ³	0.0	
		軟岩		m ³	0.0	
		硬岩		m ³	0.0	
盛土工	築堤盛土			m ³	0.0	
法面整形工	法面整形(切土部)			m ²	0.0	
	法面整形(盛土部)			m ²	0.0	
橋台工						
作業土工	床掘り	土砂		m ³	86.3	
		岩塊・玉石		m ³	14.3	
	埋戻し	土砂		m ³	80.9	
	基面整正			m ²	7.3	
橋台工(1次施工)						
橋台躯体工	コンクリート	24-12-40BB	底版	m ³	6.25	
			壁部	m ³	6.44	
			胸壁	m ³	0.98	
			翼壁	m ³	0.00	
			合計	m ³	13.67	
	型枠	一般型枠	底版	m ²	10.00	
			壁部	m ²	13.71	
			胸壁	m ²	4.68	

[illegible]

工 種 種 別	細 別	規 格	区 分	単 位	数 量	摘 要
場所打擁壁工 (重力式擁壁)	コンクリート	18-8-40BB		m ³	2.87	
	型枠	一般型枠		m ²	9.80	
	目地板	瀝青質目地板 t=10mm		m ²	1.12	
	基礎材	RC-40 t=15cm		m ²	2.87	
				m ³	0.43	
石・ブロック積(張)工						
コンクリートブロック工(コ ンクリートブロック積)	コンクリートブロック 積	控長35cm 150kg/個未満		m ²	6.66	
	胴込コンクリート	18-8-25BB		m ³	1.47	
	裏込め材	RC-40 t=30cm		m ³	2.09	
	天端コンクリート	18-8-25BB t=100mm		m ³	0.30	
	天端保護コンクリー ト	18-8-25BB t=100mm		m ³	0.28	
	床均し			m ²	2.80	
	小口止	コンクリート 18-8-40BB		m ³	0.47	
		一般型枠		m ²	3.11	
構造物取壊し工	無筋構造物取壊し			m ³	2.3	
	コンクリート切断	t=35cm		m	8.2	
	運搬処理	無筋コンクリート		m ³	2.3	
構造物撤去工						
防護柵撤去工	転落防止柵撤去			m	9.0	

1. 作業土工

1-1. 床掘り



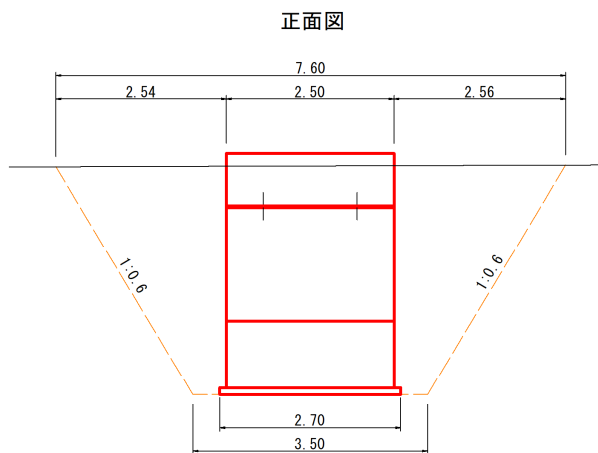
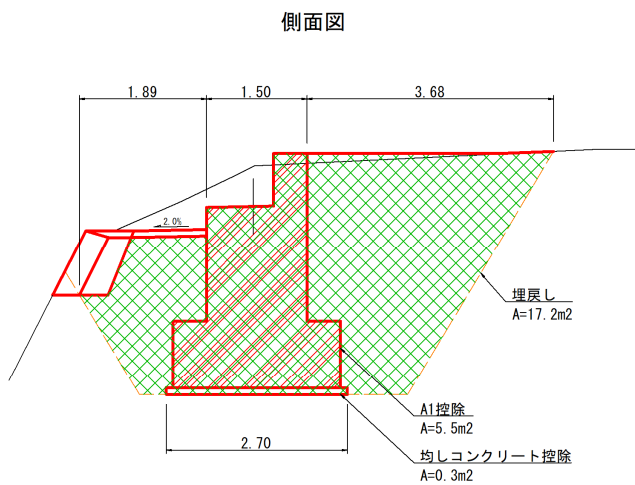
$$\text{土砂} \quad V = 14.3 \times (7.60 + 4.47) / 2$$

$$= 86.3 \text{ m}^3$$

$$\text{岩塊・玉石} \quad V = 3.6 \times (4.47 + 3.50) / 2$$

$$= 14.3 \text{ m}^3$$

1-2. 埋戻し



$$V = 17.2 \times (7.60 + 3.50) / 2$$

$$= 95.5 \text{ m}^3$$

$$\text{躯体控除} \quad V = 5.5 \times 2.500$$

$$= -13.8 \text{ m}^3$$

$$\text{均しコンクリート控除} \quad V = 0.3 \times 2.700$$

$$= -0.8 \text{ m}^3$$

$$\Sigma V =$$

$$= 80.9 \text{ m}^3$$

1-3. 基面整正

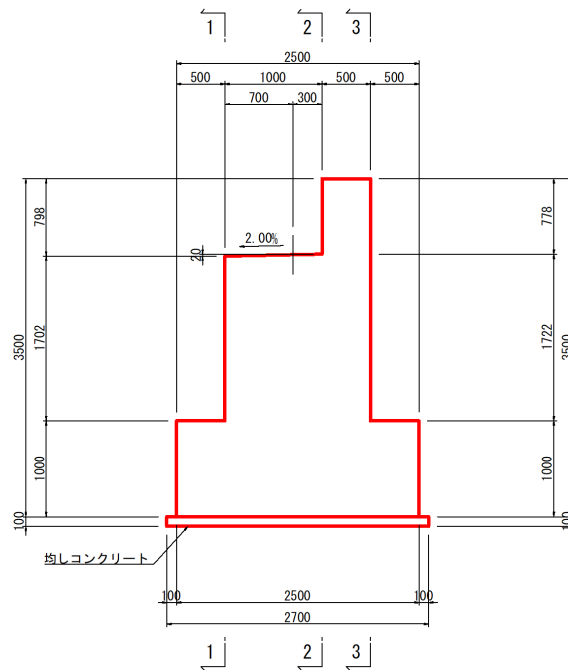
$$A = 2.700 \times 2.700$$

$$= 7.3 \text{ m}^2$$

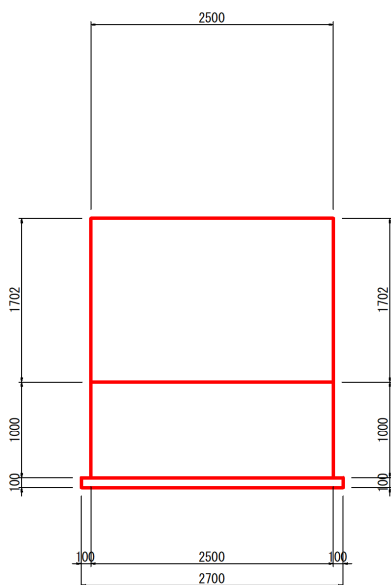
2. コンクリート

2-1. 構造図

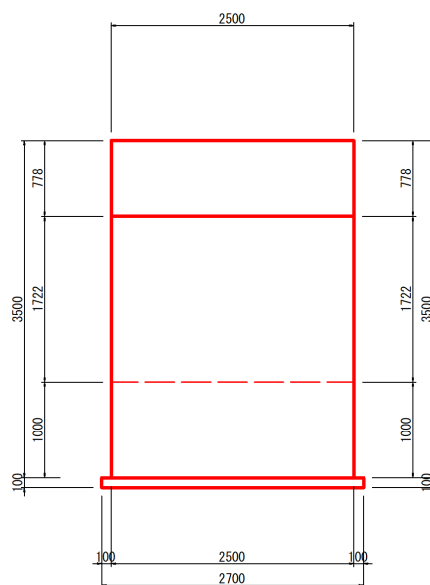
断面図



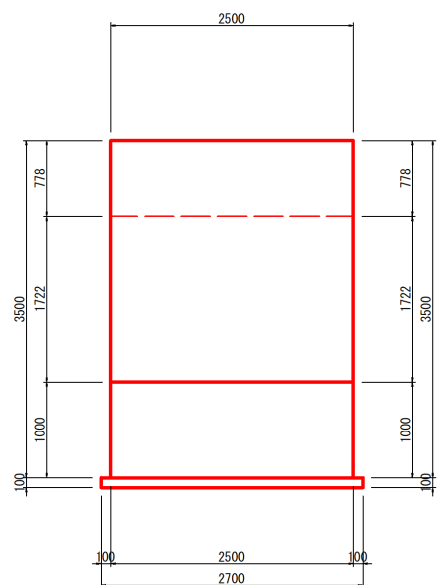
1 - 1



2 - 2



3 - 3



2-2. コンクリート(24-12-40BB)

(1) 1次施工

1) 底版

$$A = 2.500 \times 1.000 = 2.50 \text{ m}^2$$

$$V = 2.50 \times 2.500 = \underline{6.25 \text{ m}^3}$$

2) 壁部

$$\text{1-1断面積} \quad A = 1.702 \times 2.500 = 4.26 \text{ m}^2$$

$$\text{2-2断面積} \quad A = 1.722 \times 2.500 = 4.31 \text{ m}^2$$

$$\text{3-3断面積} \quad A = 1.722 \times 2.500 = 4.31 \text{ m}^2$$

$$V = (4.26 + 4.31) / 2 \times 1.000 + (4.31 + 4.31) / 2 \times 0.500 = \underline{6.44 \text{ m}^3}$$

3) 胸壁

$$\text{2-2断面積} \quad A = 0.778 \times 2.500 = 1.95 \text{ m}^2$$

$$\text{3-3断面積} \quad A = 0.778 \times 2.500 = 1.95 \text{ m}^2$$

$$V = (1.95 + 1.95) / 2 \times 0.500 = \underline{0.98 \text{ m}^3}$$

3. 型枠

3-1. 一般型枠

(1) 1次施工

1) 底版

$$\text{正面及び背面 } A = 2.500 \times 1.000 \times 2 \text{面} = 5.00 \text{ m}^2$$

$$\text{側面 } A = 2.500 \times 1.000 \times 2 \text{面} = 5.00 \text{ m}^2$$

$$\Sigma A = 10.00 \text{ m}^2$$

2) 壁部 「2. コンクリート - 2-1. 構造図」より

$$1-1 \text{断面積 } A = 1.702 \times 2.500 = 4.26 \text{ m}^2$$

$$3-3 \text{断面積 } A = 1.722 \times 2.500 = 4.31 \text{ m}^2$$

$$\text{側面 } A = (1.702 + 1.722) / 2 \times 1.000 \times 2 \text{面} = 3.42 \text{ m}^2$$

$$A = 1.722 \times 0.500 \times 2 \text{面} = 1.72 \text{ m}^2$$

$$\text{小計 } \Sigma A = 5.14 \text{ m}^2$$

$$\Sigma A = 13.71 \text{ m}^2$$

3) 胸壁 「2. コンクリート - 2-1. 構造図」より

$$2-2 \text{断面積 } A = 0.778 \times 2.500 = 1.95 \text{ m}^2$$

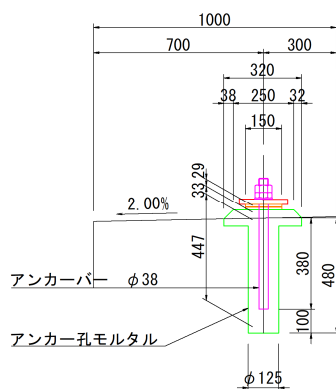
$$3-3 \text{断面積 } A = 0.778 \times 2.500 = 1.95 \text{ m}^2$$

$$\text{側面 } A = 0.778 \times 0.500 \times 2 \text{面} = 0.78 \text{ m}^2$$

$$\text{合計 } \Sigma A = 4.68 \text{ m}^2$$

3-2. 円筒型枠

(1) $\phi 125\text{mm}$



$$L = 0.447 = 0.45 \text{ m/本}$$

$$\Sigma L = 0.45 \times 4 \text{本} = 1.80 \text{ m}$$

4. 鉄筋

4-1. SD345

(1) 1次施工

		質量 (kg)	質量小計 (kg)	ガス圧接 (箇所)	摘要
D13	D13	179	179	0	
D16～D25	D16	505	505	0	
	D19	0		0	
	D22	0		0	
	D25	0		0	
D29～D32	D29	0	0	0	
	D32	0		0	
合計			684	0	

5. 均しコンクリート

5-1. 均しコンクリート t=100mm

$$A = 2.700 \times 2.700 = \underline{\underline{7.29 \text{ m}^2}}$$

$$V = 7.29 \times 0.100 = \underline{\underline{0.73 \text{ m}^3}}$$

5-2. 均しコンクリート型枠

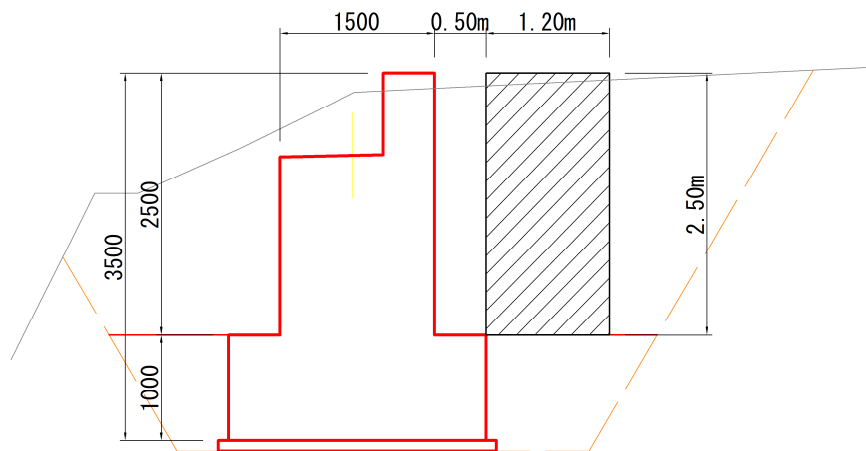
$$A = (2.700 + 2.700) \times 2 \text{面} \times 0.100 = 1.08 \text{ m}^2$$

$$\Sigma A = \underline{\underline{1.08 \text{ m}^2}}$$

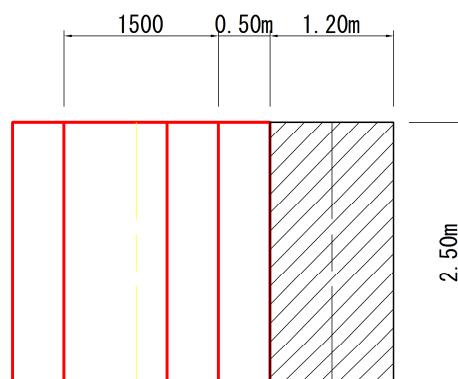
6. 足場

6-1. 手摺先行型枠組足場

側面図



平面図



$$H = 2.50 \text{ m}$$

$$L = 2.50 \times 1 \text{ 面} = 2.50 \text{ m}$$

$$A = 2.50 \times 2.50 = \underline{\underline{6.3 \text{ 掛m}^2}}$$

7. 仮設工

7-1. 水替工

(1)ポンプ排水

1)排水量

$$\begin{aligned} V &= &= 1.02 \text{ m}^3/\text{min} \\ &= \underline{\underline{61.2 \text{ m}^3/\text{hr}}} \end{aligned}$$

2)全揚程

$$h = \underline{\underline{2.5 \text{ m}}}$$

8. 擁壁工

8-1. 場所打擁壁工

(1)重力式擁壁

1)コンクリート 18-8-40BB

$$\text{平均}h=1.6\text{m} \quad A= (0.30+1.10)/2 \times 1.60 = 1.12 \text{ m}^2$$

$$V= 1.12 \times 2.56 = \underline{\underline{2.87 \text{ m}^3}}$$

2)型枠 一般型枠

$$\text{前面} \quad A= 1.60 \times 2.56 = 4.10 \text{ m}^2$$

$$\text{背面} \quad A= 1.79 \times 2.56 = 4.58 \text{ m}^2$$

$$\text{側面(上流端)} \quad A= (0.30+1.10)/2 \times 1.60 = 1.12 \text{ m}^2$$

$$\text{合計} \quad \Sigma A= \underline{\underline{9.80 \text{ m}^2}}$$

3)目地板 瀝青質目地板 $t=10\text{mm}$

$$\text{側面(下流端)} \quad A= (0.30+1.10)/2 \times 1.60 = \underline{\underline{1.12 \text{ m}^2}}$$

4)基礎材 RC-40

$$t=15\text{cm} \quad A= 1.10 \times (2.56+0.05) = \underline{\underline{2.87 \text{ m}^2}}$$

$$V= 2.87 \times 0.15 = 0.43 \text{ m}^3$$

9. 石・ブロック積(張)工(右岸)

9-1. コンクリートブロック工

(1) コンクリートブロック積 控長35cm

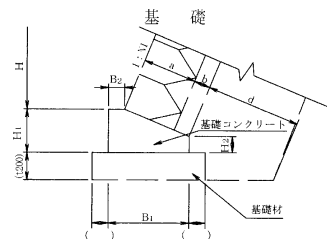
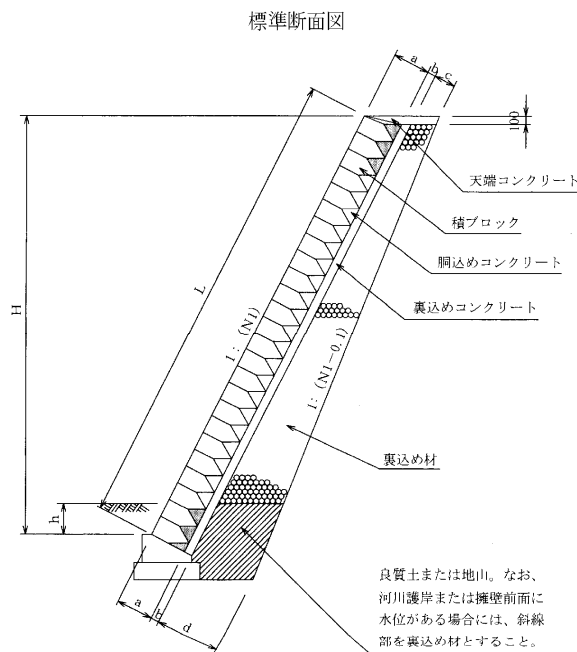
$$A = (1.118 + 1.140) / 2 \times 5.90 = \underline{\underline{6.66 \text{ m}^2}}$$

(2) 胴込コンクリート 0.22 m³/m²

$$V = 0.22 \times 6.66 = \underline{\underline{1.47 \text{ m}^3}}$$

(3) 裏込め材 t=30cm

【出典:長野県 土木構造物標準設計図】



裏込め材料計算一般式(m ²)	
擁壁前面に水位がない場合	
$A = \frac{(H - h - 0.1)}{2} \left\{ 2c\sqrt{1 + N^2} + 0.1(H - h + 0.1) \right\}$	
河川護岸または擁壁前面に水位がある場合	
$A = \frac{(H + H_1 + t - 0.1)}{2} \left\{ 0.1^2 + 2c\sqrt{1 + N^2} + 0.1(H + H_1 + t) \right\}$	
天端コンクリート材料計算一般式(m ²)	
$A = 0.1 \left(\frac{a}{2} + b + c \right) \sqrt{1 + N^2}$	

$$\text{斜率}(1:0.5) \quad n = \sqrt{1 + 0.5^2} = 1.118$$

$$\text{下流端} \quad A = (1.00 - 0.1) / 2 \times \{ 2 \times 0.30 \times 1.118 + 0.1 \times (1.00 + 0.1) \} = 0.35 \text{ m}^2$$

$$\text{上流端} \quad A = (1.02 - 0.1) / 2 \times \{ 2 \times 0.30 \times 1.118 + 0.1 \times (1.02 + 0.1) \} = 0.36 \text{ m}^2$$

$$V = (0.35 + 0.36) / 2 \times 5.90 = \underline{\underline{2.09 \text{ m}^3}}$$

(4) 天端コンクリート t=10cm

$$A = (0.72 + 0.34) / 2 \times 0.10 = 0.05 \text{ m}^2$$

$$V = 0.05 \times 5.90 = \underline{\underline{0.30 \text{ m}^3}}$$

(5) 天端保護コンクリート

1) コンクリート t=10cm

$$A = (1.08 + 1.12) / 2 \times 0.10 = 0.11 \text{ m}^2$$

$$V = 0.11 \times 2.50 = \underline{\underline{0.28 \text{ m}^3}}$$

$$2) \text{床均し} \quad A = 1.12 \times 2.50 = \underline{2.80 \text{ m}^2}$$

(6)小口止

1)コンクリート

$$V = (0.72+0.82)/2 \times 1.02 \times 0.30 = 0.24 \text{ m}^3$$

$$V = (0.72+0.82)/2 \times 1.00 \times 0.30 = 0.23 \text{ m}^3$$

$$\Sigma V = \underline{0.47 \text{ m}^3}$$

2)型枠

$$A = (0.72+0.82)/2 \times 1.02 \times 2 \text{面} = 1.57 \text{ m}^2$$

$$A = (0.72+0.82)/2 \times 1.00 \times 2 \text{面} = 1.54 \text{ m}^2$$

$$\Sigma A = \underline{3.11 \text{ m}^2}$$

9-2. 構造物取壊し工

(1)無筋構造物取壊し

1)間知ブロック積

$$\text{控長35cm} \quad A = \text{復旧同様} = 6.66 \text{ m}^2$$

$$V = 6.66 \times 0.35 = \underline{2.3 \text{ m}^3}$$

(2)コンクリート切断

$$t=35\text{cm} \quad L = 1.118+1.140+5.90 = \underline{8.2 \text{ m}}$$

(3)運搬処理

1)無筋コンクリート

$$V = \text{取壊し同様} = \underline{2.3 \text{ m}^3}$$

10. 構造物撤去工

10-1. 防護柵撤去工

(1)転落防止柵撤去 下部工施工計画図(案)より

L= = 9.0 m

橋梁下部工 全体集計表

工 種 種 別	細 別	規 格	単位	数 量			摘 要
				A1橋台	A2橋台	合計	
橋台工							
作業土工	床掘り	土砂	m ³	43.3	86.3	129.6	
		岩塊・玉石	m ³	5.2	14.3	19.5	
	埋戻し	最大埋戻し幅1m以上 4m未満、土砂	m ³	35.9	80.9	116.8	
	基面整正		m ²	7.3	7.3	14.6	
橋台躯体工	コンクリート	24-12-40BB	m ³	12.26	13.67	25.9	
	型枠	鉄筋構造物 一般型枠	m ²	24.75	28.39	53.1	
		円筒型枠φ125	m	1.72	1.80	3.5	
		円筒型枠φ100	m	0.40	0.00	0.4	
	鉄筋	SD345 D13	kg	142	179	321	
		SD345 D16～25	kg	470	505	975	
		SD345 D29～32	kg	0	0	0	
		合計	kg	612	684	1296	
	均しコンクリート	18-8-25BB t=10cm	m ²	7.29	7.29	14.6	
			m ³	0.73	0.73	1.5	
	均しコンクリート 型枠		m ²	1.08	1.08	2.2	
	足場	手摺先行型枠組足場	掛m ²	0.0	6.3	6.3	
仮設工							
水替工	ポンプ排水	排水量61.2m ³ /hr、揚 程高2.5m	日	0	20	20	
既製杭工							
杭本数	既製コンクリート杭	PHC杭 φ400	本/基	4	0	4	
既製杭工(杭1本当り数量)							
設計杭長			m/本	5.0	0.0	5.0	

工 種 種 別	細 別	規 格	単位	数 量			摘 要
				A1橋台	A2橋台	合計	
掘削長	PHC杭	硬質地盤プレボーリングMLT工法	m/本	7.6	0.0	7.6	
掘削土量			m ³ /本	1.5	0.0	1.5	
杭頭処理	中詰コンクリート		m ³ /本	0.06	0.0	0.1	
	中詰め補強鉄筋	SD345 D13	kg/本	8	0	8.0	
		SD345 D16～D25	kg/本	14	0	14.0	
		SD345 D29～D32	kg/本	0	0	0.0	
		合計	kg/本	22	0	22.0	
現場溶接	フレア溶接	D13 溶接長130mm	箇所/本	10	0	10	
既製杭工(下部工1基当り数量)							
設計杭長			m	20.0	0.0	20.0	
掘削長	PHC杭	硬質地盤プレボーリングMLT工法	m	30.4	0.0	30.4	
掘削土量			m ³	6.0	0.0	6.0	
杭頭処理	中詰コンクリート		m ³	0.24	0.0	0.2	
	中詰め補強鉄筋	SD345 D13	kg	32	0	32.0	
		SD345 D16～D25	kg	56	0	56.0	
		SD345 D29～D32	kg	0	0	0.0	
		合計	kg	88	0	88.0	
現場溶接	フレア溶接	D13 溶接長130mm	箇所	40	0	40	
擁壁工							
場所打擁壁工 (重力式擁壁)	基礎材	RC-40 t=15cm	m ²	0.0	2.87	2.9	
			m ³	0.00	0.43	0.4	
	コンクリート	18-8-40BB	m ³	0.0	2.87	2.9	
	型枠	一般型枠	m ²	0.0	9.80	9.8	
	目地板	瀝青質目地板 t=10mm	m ²	0	1.12	1.1	

[illegible]

付帯工 数量集計表

工 種 種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
河川土工					
法面整形工	法面整形(盛土部)	土砂	m ²	4.0	
デッキ					
作業土工	床掘り	標準、土砂	m ³	11.9	
	埋戻し	小規模、土砂	m ³	4.7	
	基面整正	土砂	m ²	4.3	
右岸デッキ(場所打擁壁工の準用)	コンクリート	18-8-40BB	m ³	9.89	
	型枠	一般型枠	m ²	13.52	
		化粧型枠	m ²	2.28	
	目地板	瀝青質目地板 t=10mm	m ²	0.79	
	基礎材	RC-40、t=15cm	m ²	2.52	
		RC-40、t=15cm	m ³	0.4	
		RC-40、t=20cm	m ²	5.04	
		RC-40、t=20cm	m ³	1.0	
	溶接金網	D6-100×100	m ²	6.1	
	床コンクリート面の仕上げ	はけ引き仕上げ	m ²	6.1	
	転落防止柵 (手すりなし)	材工(見積歩掛)	式	1	
		箱抜きD100	m	0.60	
		モルタル(1:3)	m ³	0.005	

[illegible]

1. 土工

1-1. 法面整形工

(1)法面整形(盛土部)		
	A= 別紙土工計算書より	
	= 4.0	= <u>4.0 m²</u>

1-2. 作業土工

(1)床掘り	土砂	
1)標準		
	V= 別紙土工計算書より	
	= 11.9	= <u>11.9 m³</u>
(2)埋戻し	土砂	
1)小規模		
	V= 別紙土工計算書より	
	= 4.7	= <u>4.7 m³</u>
(3)基面整正	土砂	
	A= 別紙土工計算書より	
	= 4.3	= <u>4.3 m²</u>

河川土工 法面整形(盛土部) 数量計算書

[illegible]

作業土工 床掘り 数量計算書

測点	点間距離	左岸(A1橋台)			右岸(A2橋台)		
		断面	平均	体積	断面	平均	体積
右岸デッキ下流端							
NO.19 + 1.95			0.00		6.6	0.00	
人道橋CL							
NO.19 + 5.50	3.6		0.00	0.0	0.0	3.30	11.9
小計				0.0			11.9
合計				0.0			11.9

作業土工 埋戻し(小規模) 数量計算書

[illegible]

作業土工 基面整正 数量計算書

測点	点間距離	左岸(A1橋台)			右岸(A2橋台)		
		幅	平均	面積	幅	平均	面積
右岸デッキ下流端							
NO.19 + 1.95			0.00		2.4	0.00	
人道橋CL							
NO.19 + 5.50	3.6		0.00	0.0	0.0	1.20	4.3
小計				0.0			4.3
合計				0.0			4.3

2. デッキ

2-1. 右岸デッキ

(1)断面積

$$\begin{aligned} A &= 2.00 \times 1.64 & = & 3.3 \text{ m}^2 \\ A &= 1.00 \times 0.99 & = & 1.0 \text{ m}^2 \\ \Sigma A &= & = & 4.30 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

(2)コンクリート

$$V = 4.30 \times 2.30 = \underline{\underline{9.89 \text{ m}^3}}$$

(3)型枠

1)一般型枠

$$\begin{aligned} \text{上下流端} \quad A &= 4.30 \times 2 \text{面} & = & 8.60 \text{ m}^2 \\ \text{堤内地側側面} \quad A &= 1.64 \times 2.30 & = & 3.77 \text{ m}^2 \\ \text{川側側面} \quad A &= 0.50 \times 2.30 & = & 1.15 \text{ m}^2 \\ \text{合計} \quad \Sigma A &= & = & \underline{\underline{13.52 \text{ m}^2}} \end{aligned}$$

2)化粧型枠

$$\text{川側側面} \quad A = 0.99 \times 2.30 = \underline{\underline{2.28 \text{ m}^2}}$$

(4)目地板 瀝青質目地板 t=10mm

$$A = \text{CAD求積より} = \underline{\underline{0.79 \text{ m}^2}}$$

(5)基礎材 RC-40

1)15cm厚

$$\text{デッキ部} \quad A = (1.00 + 0.05) \times (2.30 + 0.10) = \underline{\underline{2.52 \text{ m}^2}}$$

$$V = 2.52 \times 0.15 = \underline{\underline{0.4 \text{ m}^3}}$$

2)20cm厚

$$A = (2.00 + 0.10) \times (2.30 + 0.10) = \underline{\underline{5.04 \text{ m}^2}}$$

$$V = 5.04 \times 0.20 = \underline{\underline{1.0 \text{ m}^3}}$$

(6)溶接金網 D6-100×100

$$A = 0.42 \times 2.00 + (0.28 + 2.00) \times 2.30 = \underline{\underline{6.1 \text{ m}^2}}$$

(7)床コンクリート面の仕上げ

1)はけ引き仕上げ

$$A = \text{溶接金網同様} = \underline{\underline{6.1 \text{ m}^2}}$$

(8)転落防止柵(手すりなし)

1)材工(見積歩掛)

N=

= 1 式

■数量表

項目	部位	規格寸法(mm)			数量	単位	材積	重量	備考
		縦	横	長さ					
アルミ	再生木材被覆高欄	平場部			2.9	m	—	60.5kg	縦格子タイプ
アルミ製高欄 合計							—	60.5kg	2.9m
全合計重量								60.5kg	

2)箱抜き

D100

N=

= 3 本

L=

= 0.20 m/本

$\Sigma L= 0.20\times 3$

= 0.60 m

3)モルタル(1:3)

$\phi 100\text{mm}$

$V= 1/4\times 0.10\times 0.10\times 3.14\times 0.20$

= 0.0016 m³/箇所

$\Sigma V= 0.0016\times 3$

= 0.005 m³

3. 樹木整備

3-1. 掘取工

「工事用進入路計画図」より

(1)中低木掘取工(樹高100cm以上200cm未満)

1)掘取工

左岸側 A= CAD求積より = 17.2 m²

右岸側 A= CAD求積より = 6.0 m²

ΣA= = 23.2 m²

N= ※ 1m²当り1株 仮定 = 23 株

(2)高木掘取工(幹周15cm以上25cm未満)

1)掘取工

左岸側 N= = 0 本

右岸側 N= = 1 本

ΣN= = 1 本

(3)高木掘取工(幹周60cm以上90cm未満)

1)掘取工

左岸側 N= = 1 本

右岸側 N= = 3 本

ΣN= = 4 本

3-2. 公園維持管理工

(1)支障木の伐採・抜根(幹周20cm未満)

1)伐採・抜根

左岸側 A= CAD求積より = 79.1 m²

右岸側 A= CAD求積より = 0.0 m²

ΣA= = 79.1 m²

N= ※ 1m²当り1本 仮定 = 79 本

2)材積量

【参 考】

支障木の伐採にあたって、対象となる個々の樹木について立木の材積量を算出する必要がある場合がある。

この場合、枝葉がある材積量の算出には旧版「森林家必携」〔(一財)日本森林林業振興会発行〕に掲載されていた形数法と呼ばれる次式が参考となる。

$$v = \pi / 4 \times d^2 \times h \times f$$

v : 立木材積

d : 胸高直径

h : 樹 高

f : 胸高形数表による係数（おおむね0.5に近似である）

【出典:造園修景積算の手引き】

胸高直径5cm、平均樹高1.2m仮定

$$V = 3.14/4 \times 0.05 \times 0.05 \times 1.2 \times 0.5 = 0.0012 \text{ m}^3/\text{株}$$

$$\Sigma V = 0.0012 \times 79 = \underline{0.09 \text{ m}^3}$$

(2)支障木の伐採・抜根(幹周30cm以上60cm未満)

1)伐採・抜根

$$\text{左岸側} \quad N = 0 \text{ 本}$$

$$\text{右岸側} \quad N = 3 \text{ 本}$$

$$\Sigma N = \underline{3 \text{ 本}}$$

2)材積量

胸高直径15cm、平均樹高6.0m仮定

$$V = 3.14/4 \times 0.15 \times 0.15 \times 6.0 \times 0.5 = 0.0530 \text{ m}^3/\text{株}$$

$$\Sigma V = 0.0530 \times 3 = \underline{0.16 \text{ m}^3}$$

(3)支障木の伐採・抜根(幹周90cm以上120cm未満)

1)伐採・抜根

$$\text{左岸側} \quad N = 2 \text{ 本}$$

$$\text{右岸側} \quad N = 2 \text{ 本}$$

$$\Sigma N = \underline{4 \text{ 本}}$$

2)材積量

胸高直径35cm、平均樹高8.0m仮定

$$V = 3.14/4 \times 0.35 \times 0.35 \times 8.0 \times 0.5 = 0.3847 \text{ m}^3/\text{株}$$

$$\Sigma V = 0.3847 \times 4 = \underline{1.54 \text{ m}^3}$$

(4)運搬処分

1)樹木幹

$$\Sigma V = 0.09 + 0.16 + 1.54 = \underline{1.8 \text{ m}^3}$$

構造物取壊し工 数量集計表

[illegible]

1. 河川土工

1-1. 掘削工

(1)掘削

1)A1橋台

$$\text{※新設橋台掘削影響 範囲内} = 0.0 \text{ m}^3$$

2)P1橋脚

$$V = 3.0 \times (1.10 + 3.50) / 2 = 6.9 \text{ m}^3$$

1-2. 盛土工

(1)盛土

$$V = \text{掘削同様} = 6.9 \text{ m}^3$$

(2)整地

$$V = \text{盛土同様} = 6.9 \text{ m}^3$$

2. 構造物撤去工

2-1. 旧橋撤去工

(1)桁1次及び2次切断・撤去

$$W = \text{別紙「鋼材撤去重量計算書」より} = 2748 \text{ kg}$$

(2)現場発生品運搬

$$\begin{array}{ll} \text{合計} & \Sigma W = 2748 \end{array} = 2748 \text{ kg}$$

(3)スクラップ

$$\text{へビーHS} \quad W = \text{別紙「鋼材撤去重量計算書」より} = 0 \text{ kg}$$

$$\text{へビーH1} \quad W = \text{同上} = 2088 \text{ kg}$$

$$\text{へビーH2} \quad W = \text{同上} = 450 \text{ kg}$$

$$\text{へビーH3} \quad W = \text{同上} = 179 \text{ kg}$$

$$\text{へビーH4} \quad W = \text{同上} = 31 \text{ kg}$$

2-2. 構造物取壊し工

(1)鉄筋コンクリート

1)P1橋脚

$$V = 1.400 \times 0.500 \times 0.500 = 0.35 \text{ m}^3$$

$$V = (1.400 + 1.200) / 2 \times 0.100 \times 0.500 = 0.07 \text{ m}^3$$

$$V = 1.650 \times 0.600 \times 0.500 + 1/2 \times 0.450 \times 0.600 \times 0.500 = 0.56 \text{ m}^3$$

$$V = 0.100 \times 0.100 \times 3.14 \times (2.500 + 1.774) \times 2 = 0.27 \text{ m}^3$$

$$\Sigma V = 1.25 \text{ m}^3$$

2)合計

$$\Sigma V = \underline{\hspace{1cm} 1.3 \hspace{1cm} \text{m}^3}$$

(2)無筋コンクリート

1)A1橋台

$$V = (0.320 + 0.770) / 2 \times 1.500 \times 1.430 = \underline{\hspace{1cm} 1.17 \hspace{1cm} \text{m}^3}$$

2)階段

$$\text{壁部} \quad V = 2.225 \times 0.200 \times (0.262 + 1.115) / 2 \times 2 = \hspace{1cm} 0.61 \hspace{1cm} \text{m}^3$$

$$\text{踏面} \quad V = 1/2 \times 2.100 \times 1.050 \times (2.430 + 1.220) / 2 = \hspace{1cm} 2.01 \hspace{1cm} \text{m}^3$$

$$\text{踏面・蹴上} \quad V = 1/2 \times 0.300 \times 0.150 \times 7 \times (2.430 + 1.220) / 2 = \hspace{1cm} 0.29 \hspace{1cm} \text{m}^3$$

$$\Sigma V = \underline{\hspace{1cm} 2.91 \hspace{1cm} \text{m}^3}$$

3)合計

$$\Sigma V = \underline{\hspace{1cm} 4.1 \hspace{1cm} \text{m}^3}$$

鋼材撤去重量計算書

単位体積重量: 鋼材 7850 kg/m³ (出典: 土木工事数量算出要領)

No.	部材名称	記号	形状	長さ (mm)	幅 (mm)	厚さ (mm)	単位質量 (kg/m)	質量 (kg/個)	数量	重量 (kg)	備考	
1	床用鋼板（縞鋼板）	PL	(w=48.77kg/m2)	15350	1250	6		935.8	1	936		
2	主桁	H	300x150x6.5x9	15320			36.7	562.2	2	1124		
3	主桁添接板	PL	450x250x3	450	250	3		2.6	4	10		
4	主桁添接ボルト	Bolt	M16x50想定					0.217	32	7		
5	横桁	C	100x50x20x3.2	1120			6.51	7.3	27	197		
6	横桁添接ボルト	Bolt	M16x35想定					0.194	108	21		
7	手すり	C	100x50x20x2.3	15320			4.06	62.2	2	124		
8	〃	C	100x50x20x2.3	2000			4.06	8.1	2	16		
9	〃	C	100x50x20x2.3	1670			4.06	6.8	1	7		
10	高欄L形鋼	L	40x40x3	15120			1.83	27.7	4	111		
11	〃	L	40x40x3	2000			1.83	3.7	4	15		
12	〃	L	40x40x3	1670			1.83	3.1	2	6		
13	高欄L形鋼	L	30x30x3	1235			1.36	1.7	4	7		
14	〃	L	30x30x3	1755			1.36	2.4	14	34		
15	〃	L	30x30x3	2000			1.36	2.7	2	5		
16	〃	L	30x30x3	1670			1.36	2.3	1	2		
17	中間部支柱	PL	122x1150x3	1150	122	3		3.3	19	63		
18	端部支柱	□	100x100x2.3	1150			6.95	8.0	4	32		
19	ひし形金網φ2.0×50mm想定		(w=1.06kg/m2想定)	15120	825			13.2	2	26		
20	〃		(w=1.06kg/m2想定)	2000	825			1.7	2	3		
21	〃		(w=1.06kg/m2想定)	1670	825			1.5	1	2		
22												
23												
24												
25												
26												
27												
28												
29												
30												
31												
32												
重量小計			へビーHS						Σ WS=	0		
			へビーH1						Σ W1=	2088		
			へビーH2						Σ W2=	450		
			へビーH3						Σ W3=	179		
			へビーH4						Σ W4=	31		
撤去重量合計									Σ W=	2748 kg		

仮設工 数量集計表

[illegible]

3. 仮設工

3-1. 工事用道路工

(1) 工事用道路盛土

左岸側	$V = 0.7 \times 90$	=	63.0 m ³
右岸側	$V =$	=	0.0 m ³
	$\Sigma V =$	=	<u>63.0 m³</u>

(2) 土のう

1) 土のう

※ 寸法: 40cm × 30cm × h15cm 想定

左岸側	$N =$	=	0 袋
右岸側	$N = 9.5 / 0.4$	=	24 袋
	$\Sigma N =$	=	<u>24 袋</u>

2) 詰土量

$V = 0.40 \times 0.30 \times 0.15 \times 24$	=	<u>0.4 m³</u>
--	---	--------------------------

(3) 敷鉄板

左岸側	$A = 87 \times 3.0$	=	261 m ²
右岸側	$A = 70 \times 3.0$	=	210 m ²
	$\Sigma N =$	=	<u>471 m²</u>

数 量 総 括 表							
レベル1 工事区分 : 築堤・護岸						中流区間	
レベル2 工 種	レベル3 種 別	レベル4 細 別	レベル5 規 格	単 位	合 計 数 量	設 計 数 量	備 考
河川土工	掘削工	掘削(土砂)	小規模	m3	33.8	30	
	盛土	路体盛土	2.5m≦B<4.0m	m3	4.0	4	
	残土処理工	流用土		m3	319.6	320	
		残土	運搬距離3.0km	m3	374.52	370	
根固め工	作業土工	基面整正		m2	16.5	20	
	根固めブロック工	根固めブロック製作	NPロック2t厚:43型	個	6	6	
			リーフロック3t III型	個	4	4	
		ブロック運搬(積込・荷卸)	2.5t以下1個 0.5km以下	個	6	6	
			2.5tを超え5.5t以下 1個 0.5km以下	個	4	4	
		ブロック据付	2.5t以下 陸上	個	6	6	
			2.5tを超え5.5t以下 陸上	個	4	4	
		鉄筋工	19mm	kg	112	112	
		連結金具	16mm	個	6	6	
			19mm	個	4	4	

全体土工 数量集計表					
工 種・種 別	細 別	規 格	単位	数 量	備 考
本工事					
掘削・床掘 (C)					
掘削工	掘削(土砂)	小規模	m3	33.8	小計C
盛土・埋戻し (B)					
盛土			m3	4.0	小計B
		締固め率C=0.9	m3	4.4	
残土処理工	残土	運搬	m3	29.4	C-B
仮設工事					
盛土・埋戻し (B)					
土留・仮締切工	大型土のう	流用土	m3	154	1袋0.8m3
仮設進入路	土砂	流用土	m3	133.2	
			m3	287.6	小計B
		締固め率C=0.9	m3	319.6	B/0.9
掘削・床掘 (C)					
土留・仮締切工	大型土のう	撤去	m3	154	1袋0.8m3
仮設進入路	掘削(土砂)	撤去	m3	133.2	
			m3	287.6	小計C
残土処理工	運搬	ほぐし率L=1.2	m3	345.1	C*1.2

[illegible]

河川土工 土工計算書

※横断面図より算出

[illegible]

根固め工 数量集計表

[illegible]

[illegible]

仮設工 数量集計表

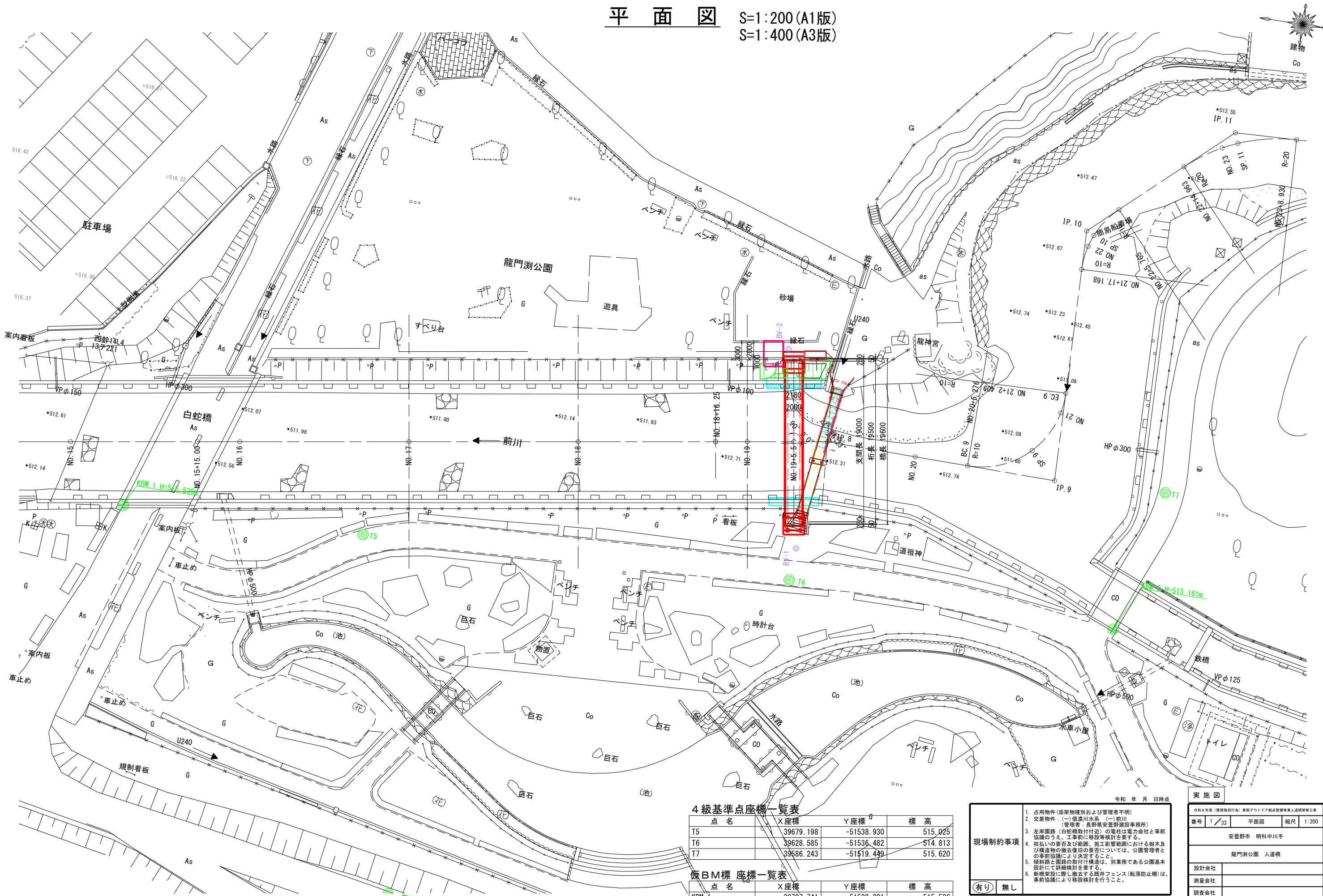
[illegible]

仮設工 数量計算書			
名 称	規 格	計 算 式	数 量
第1期工事			
工事用道路工			
工事用道路盛土	2.5 ≤ B < 4.0		
① STEP1, 2共通		$V = 5.3 \times 10.5$	55.7 m3
② STEP1進入路		$V = 5.3/2 \times 20.5$	54.3 m3
③ STEP2進入路		$V = 2.5 \times 31.0$	77.5 m3
		1期工事最大値 STEP2施工時 ①+③	133.2 m3
		瀬替工 ③	77.5 m3
敷鉄板			
④ 工事用道路		$A = 4.0 \times 16$	64.0 m2
⑤ STEP1, 2共通		$A = 4.0 \times 10.5$	42.0 m2
⑥ STEP1進入路		$A = 4.0 \times 20.5$	82.0 m2
⑦ STEP2進入路		$A = 4.0 \times 31.2$	124.8 m2
		1期工事最大値 STEP2施工時 ④+⑤+⑦	230.8 m2
		瀬替工 ⑦	124.8 m2
土留・仮締切工			
STEP1	耐候性		
大型土のう1		$N = 3\text{袋} \times 26\text{m}$	78 袋
大型土のう2		$N = 6\text{袋} \times 6\text{m}$	36 袋
大型土のう3		$N = 2\text{袋} \times 14\text{m}$	28 袋
大型土のう4		$N = 2\text{袋} \times 10\text{m}$	20 袋
大型土のう8		$N = 2\text{袋}$	2 袋
		ΣN=	164 袋
STEP2	耐候性		
大型土のう5		$N = 2\text{袋} \times 23\text{m}$	46 袋
大型土のう6		$N = 3\text{袋} \times 33\text{m}$	99 袋
大型土のう7		$N = 2\text{袋} \times 24\text{m}$	48 袋
		1期工事最大値 ΣN=	193 袋
瀬替工			
STEP2	耐候性		
大型土のう5		$N = 2\text{袋} \times 10\text{m}$	20 袋
大型土のう6		$N = 3\text{袋} \times 16\text{m}$	48 袋
		ΣN=	68 袋

[illegible]

平面図

S=1:200 (A1版)
S=1:400 (A3版)



4級基準点座標一覧表

点名	X座標	Y座標	標高
T5	39679.198	-51538.930	515.025
T6	39628.585	-51536.482	514.813
T7	39586.243	-51519.449	515.620

仮BM標座標一覧表

点名	X座標	Y座標	標高
KBM.1	39707.741	-51539.881	515.536
KBM.2	39589.883	-51536.346	515.161

現場制約事項	1. 占有物件(建築物種別および管理者不明)
	2. 交差物件: (一)龍淵川水系 (一)前川 (管理: 長野県安曇野建設事務所)
	3. 左岸側路 (白蛇橋取付付近) の電柱は電力会社と事前協議のうえ、工事前に移設等検討を要する。
	4. 枝払いの要否及び範囲、施工影響範囲における樹木及び構造物の撤去復旧の要否については、公園管理者との事前協議により決定すること。
	5. 横断路と園路の取付け構造は、別業務である公園基本設計にて詳細検討を要する。
	6. 新橋架設に際し撤去する既存フェンス(転落防止柵)は、事前協議により移設検討を行うこと。
関係地権者等との調整事項	(有) 無し

実施図

令和8年度(仮称)龍淵川水系(一)前川(管理: 長野県安曇野建設事務所) 東部アウトライン図面管理事業人選定業務工事

番号 1/33 平面図 縮尺 1:200

安曇野市 明科中川手

龍門淵公園 人道橋

設計会社

測量会社

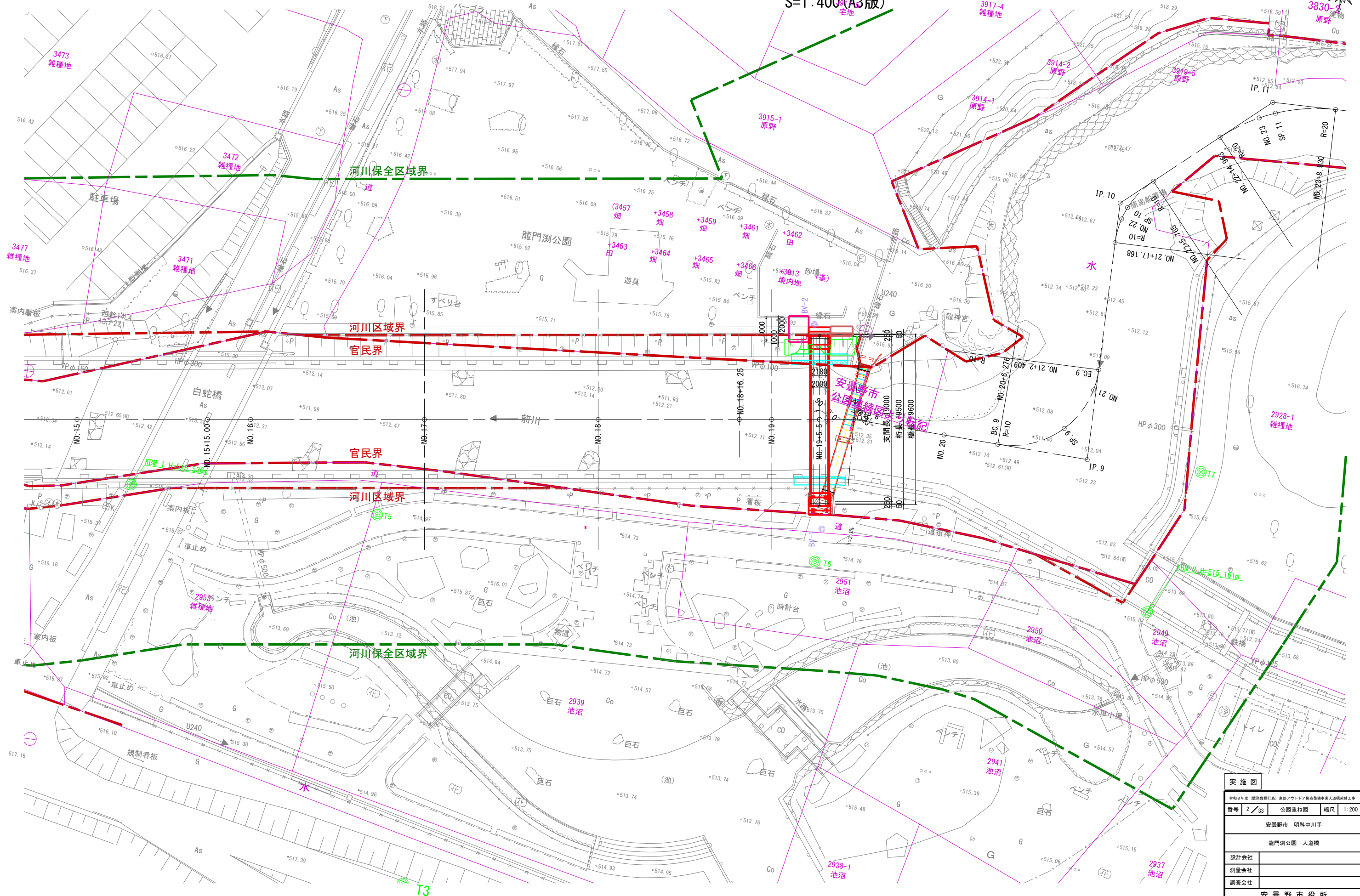
調査会社

安曇野市役所

公園重ね図

S=1:200 (A1版)

S=1:400 (A3版)

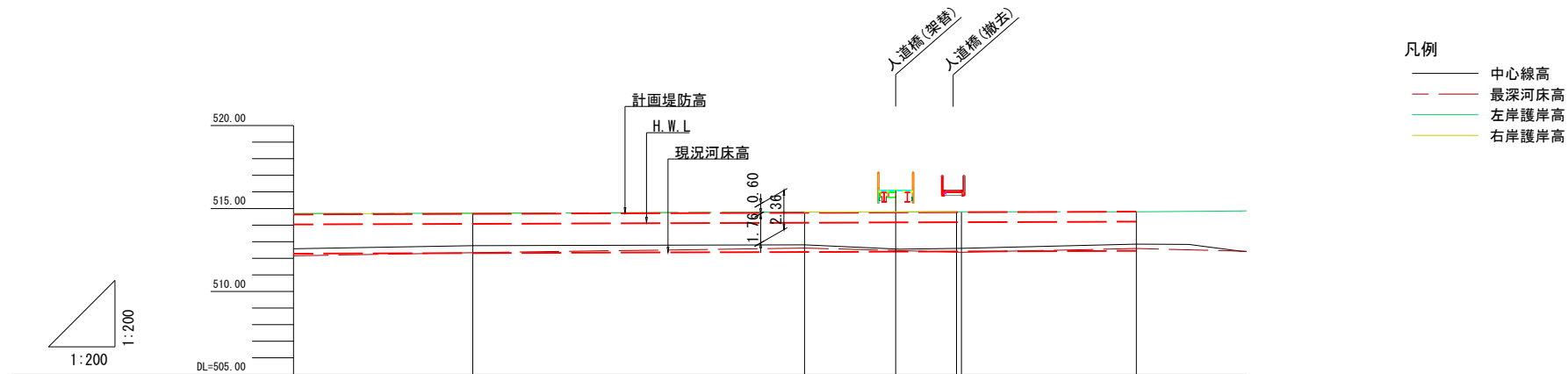


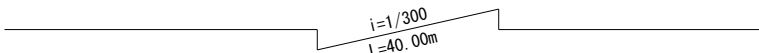
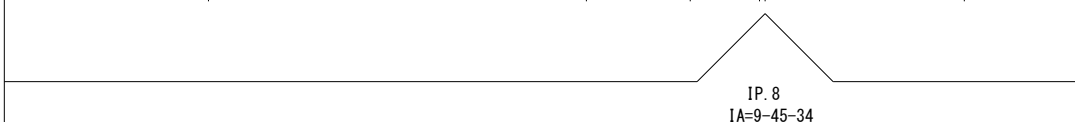
実 施 図			
令和8年度（債務負担行為）東部アウトドア拠点整備事業人造成果検証工事			
番号	2 / 33	公園重ね図	縮尺 1:200
安曇野市 明科中川手			
龍門湖公園 人造橋			
設計会社			
測量会社			
調査会社			
安 曇 野 市 役 所			

河川縦断図

S=1:200 (A1版)

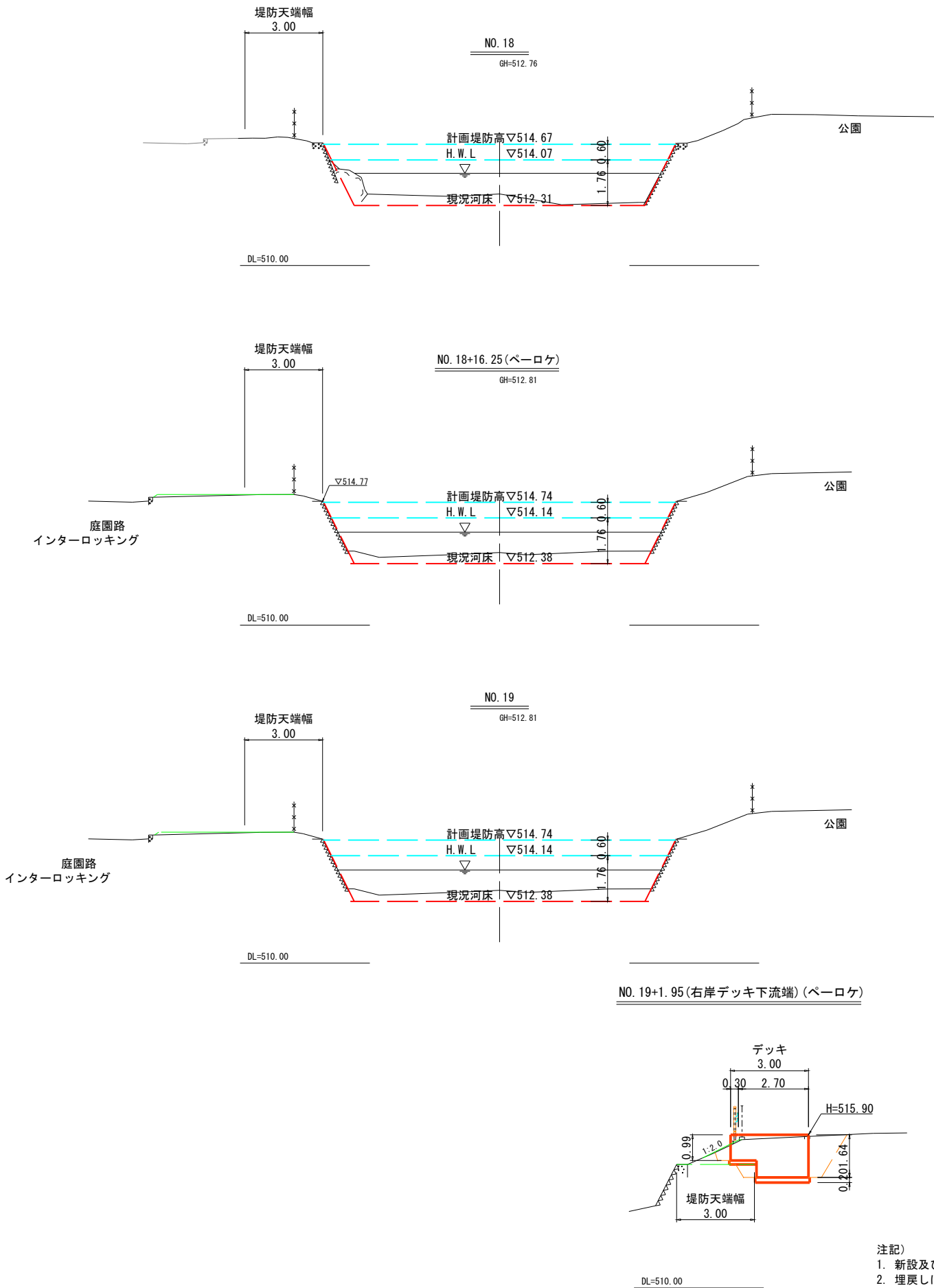
S=1:400 (A3版)



計 畫	勾 配										
	高 水 位	514.07		514.14		514.16		514.17		514.21	
	計 劃 河 床 高	512.31		512.38		512.40		512.41		512.45	
	護 岸 高										
	護岸基礎天端高										
	最深河床評價高										
現 況	右 岸 護 岸 高	514.71		514.78		514.78		514.81			
	左 岸 護 岸 高	514.72		514.78				514.80		514.80	
	最 深 河 床	512.34		512.62		512.36		512.36		512.59	
	地 盤 高	512.76		512.81				512.60		512.85	
追 加 距 離		-360.000		-380.000				-389.160		-400.000	
區 間 距 離		20.000		20.000				9.160 0.297		10.543	
距 離 標		N0.18		N0.19		N0.19 +5.5		IP.8		N0.20	
平 面 線 形 曲 率 圖											

実 施 図 令和8年度（債担負担科目）東部アワードス拠点整備事業人造成果検証工事			
番号	3 / 33	河川縦断面	縮尺 1:200
安曇野市 明科中川手			
龍門沢公園 人造橋			
設計会社			
測量会社			
調査会社			
安曇野市役所			

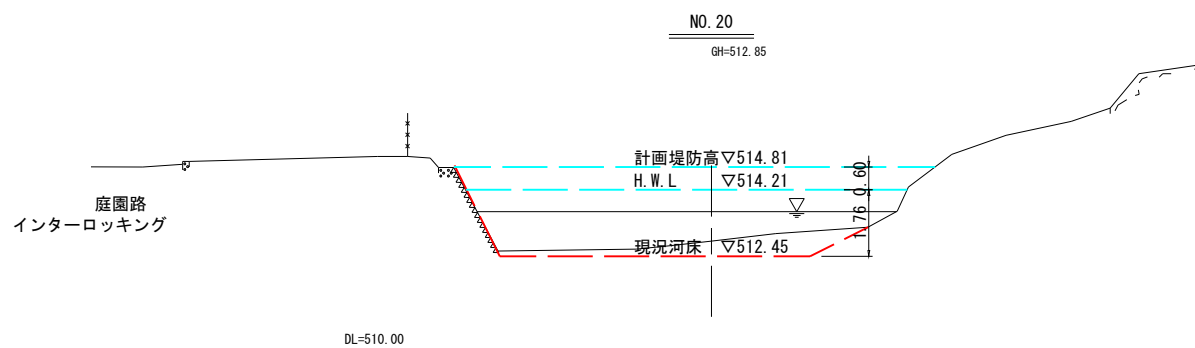
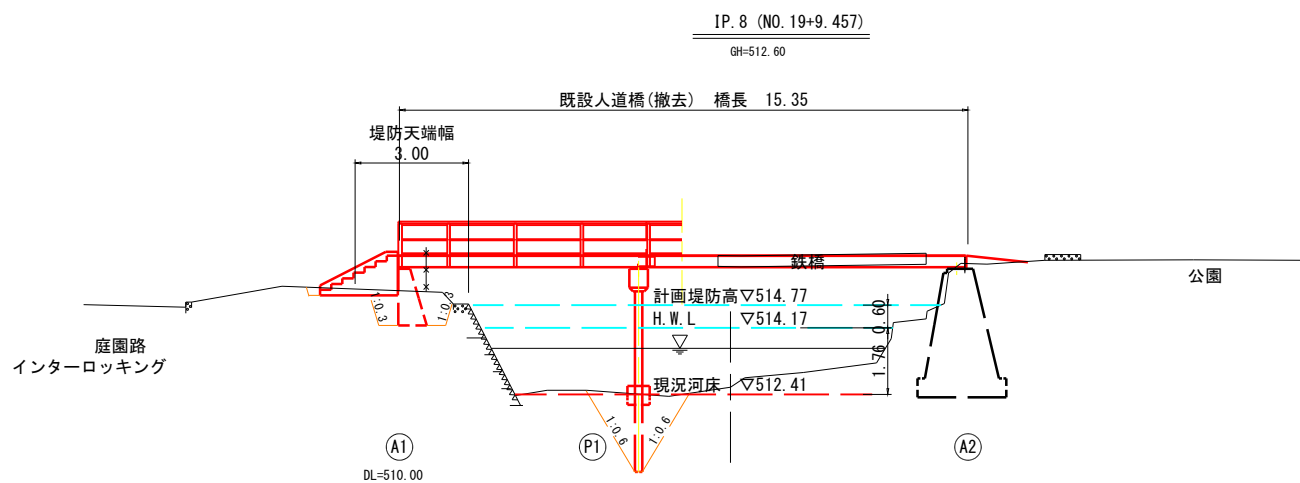
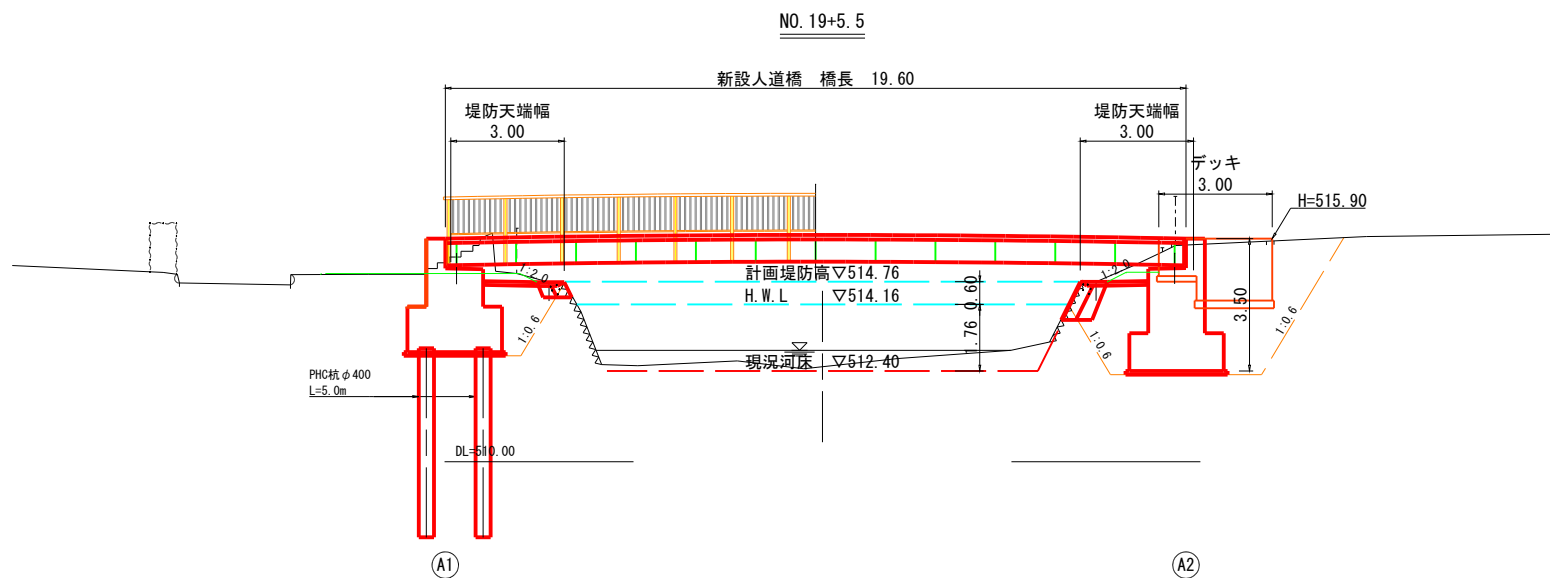
河川横断図(1) S=1:100 (A1版)
S=1:200 (A3版)



注記)
1. 新設及び撤去に係る橋台土工は、別途計上とする。
2. 埋戻しに際し、既存フェンスの根入れは既設同等に確保すること。

実施図				
令和8年度（債務負担行為）東部アウトドア拠点整備事業人工遊具設置工事				
番号	4 / 33	河川横断図(1)	縮尺	1:100
安曇野市 明科中川手				
龍門淵公園 人造橋				
設計会社				
測量会社				
調査会社				
安曇野市役所				

河川横断図(2) S=1:100 (A1版)
S=1:200 (A3版)

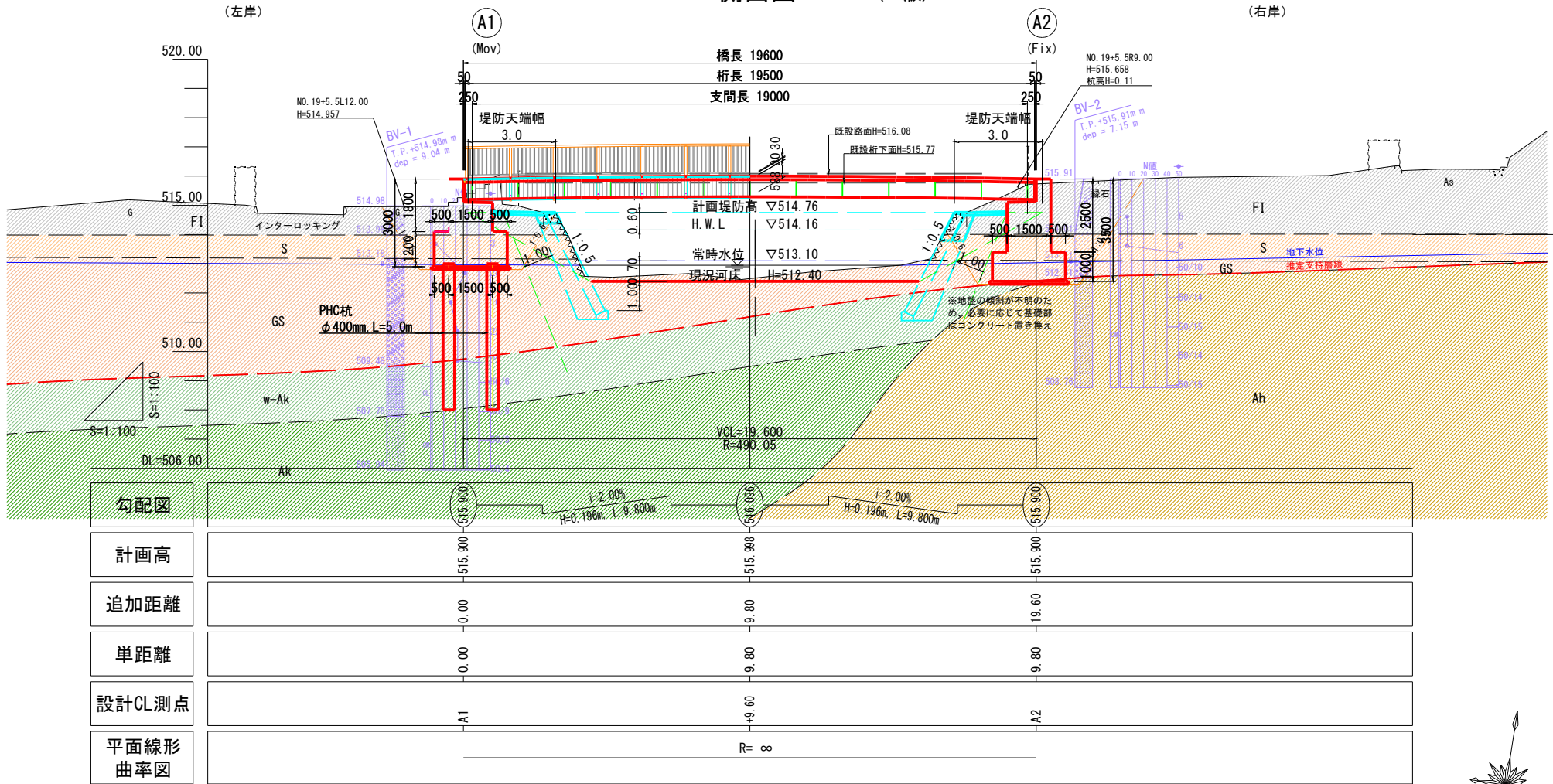


- 注記)
- 新設及び撤去に係る橋台土工は、別途計上とする。
 - 埋戻しに際し、既存フェンスの根入れは既設同等に確保すること。

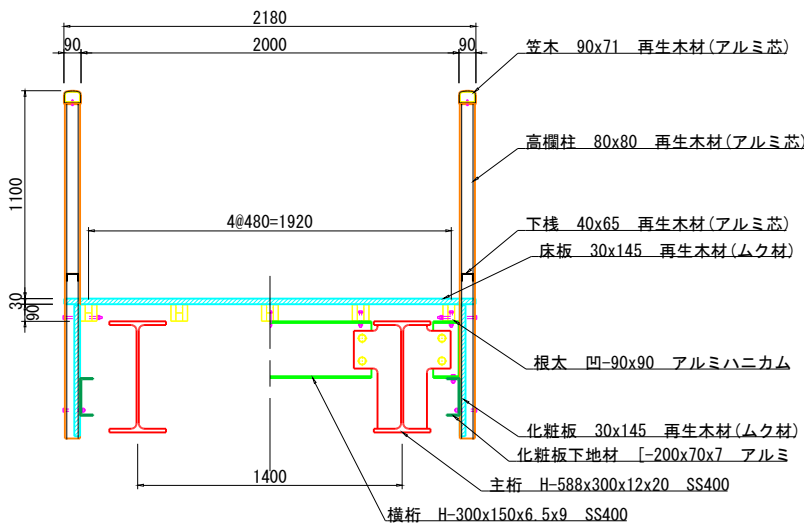
実施図				
令和8年度（債務負担行為）東部アウトドア拠点整備事業入道橋架設工事				
番号	5 / 33	河川横断図(2)	縮尺	1:10
安曇野市 明科中川手				
龍門淵公園 人道橋				
設計会社				
測量会社				
調査会社				
安曇野市役所				

人道橋一般図

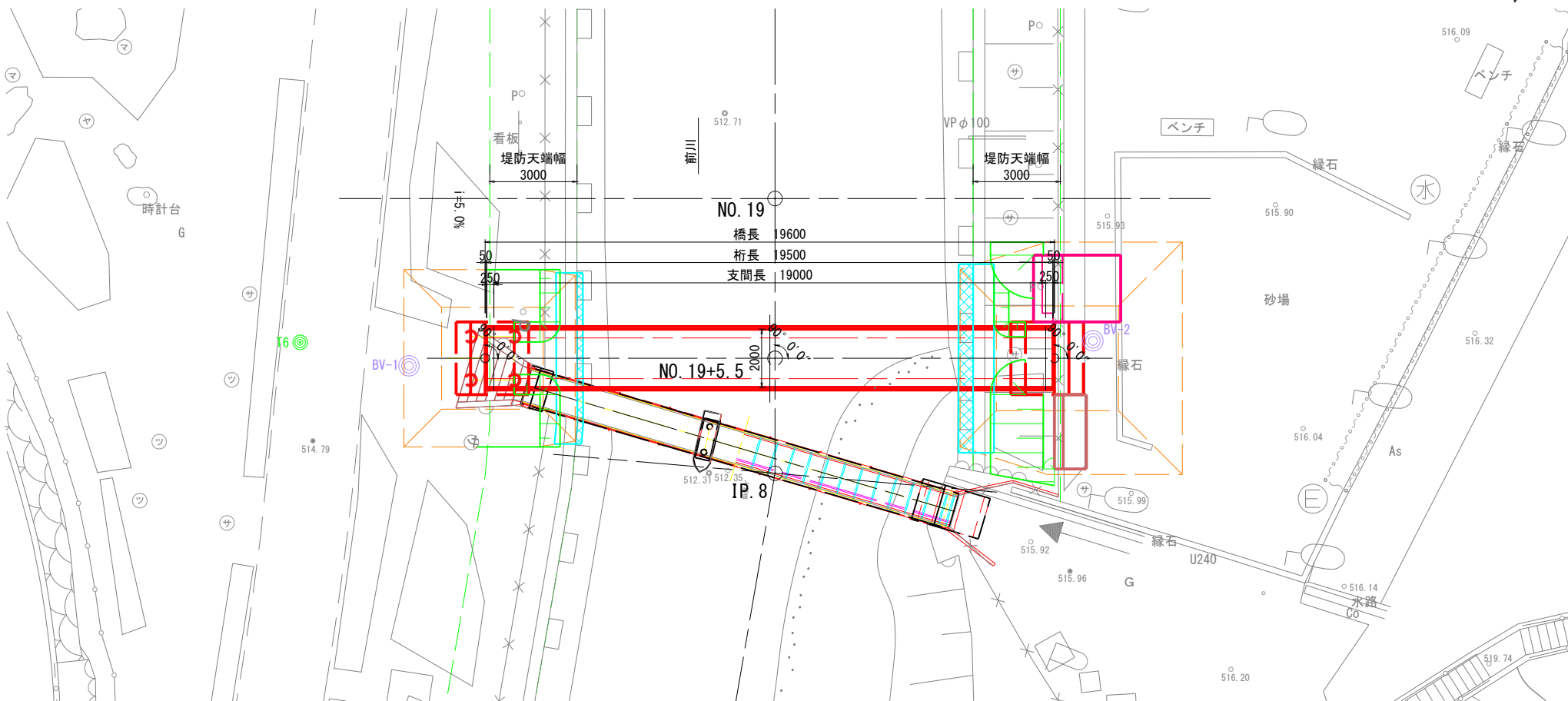
側面図 S=1:100 (A1版)



断面図 S=1:20 (A1版)



平面図 S=1:100 (A1版)

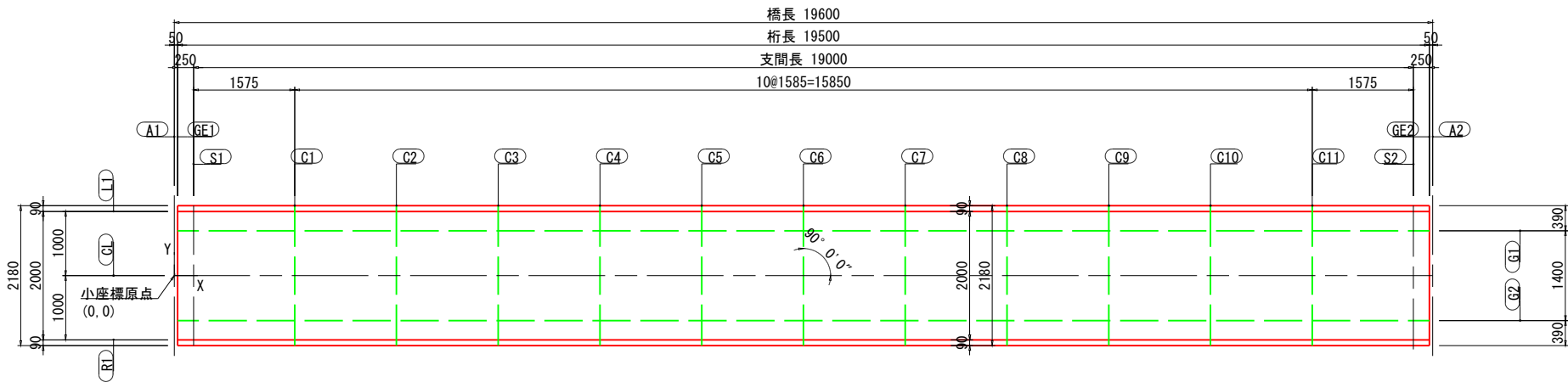


地質時代	地層名	地層記号	主な土質区分	代表N値	単位体積重量 γ_t (kN/m ³)	内部摩擦角 ϕ (°)	粘着力 c (kN/m ²)	変形係数 E_0 (kN/m ²)	透水係数 k (m/sec)
第四紀	埋土	F1	砂質土	6	18	25	0	16,800	-
		S	砂	3	17	25	0	8,400	-
		GS	玉石混じり砂礫	20	18	36	0	56,000	1.13E-03
第三紀	青木層	w-Ak	強風化砂岩泥岩互層	167	20	21	360	467,600	-
		Ak	砂岩泥岩互層	300	21	41	98	840,000	-
		Ah	砂岩	104	19	39	69	291,200	-

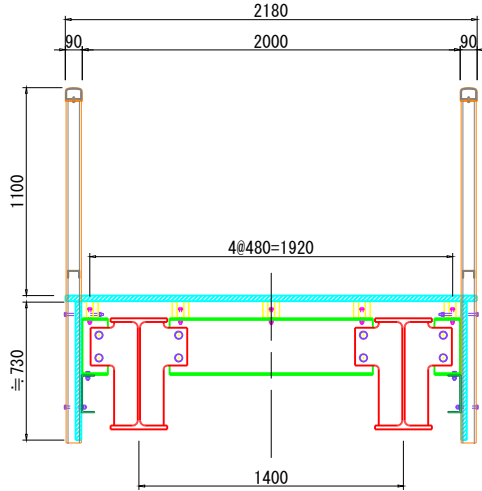
実施図			
令和6年度（仮称）県道第1号 東部アウトライン調整事業人選調整工事			
番号	6 / 33	人道橋一般図	縮尺 図示
安曇野市 明科中川手			
龍門測公園 人道橋			
設計会社			
測量会社			
調査会社			
安曇野市役所			

線 形 図

平面図 S=1:50 (A1版)



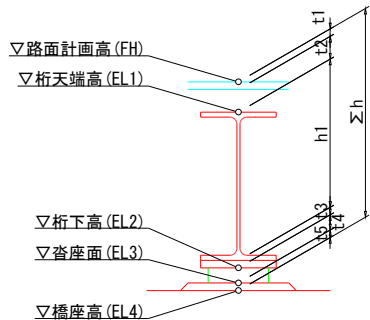
断面図 S=1:20 (A1版)



橋梁区間

点名	X座標	Y座標	測 点
A1	39629.0233	-51530.1079	+ 0.000
A2	39632.0447	-51510.7421	+ 19.600

構造高図



支点構造高表

		A1 (S1)		A2 (S2)	
		G1	G2	G1	G2
路面計画高	FH	515.906	515.906	515.906	515.906
床版厚	t1	0.030	0.030	0.030	0.030
根太厚	t2	0.090	0.090	0.090	0.090
桁天端高	EL1	515.786	515.786	515.786	515.786
桁高	h1	0.588	0.588	0.588	0.588
ソールプレート厚	t3	0.024	0.024	0.024	0.024
桁下面高	EL2	515.174	515.174	515.174	515.174
支承厚	t4	0.033	0.033	0.023	0.023
沓座面	EL3	515.141	515.141	515.151	515.151
モルタル厚	t5	0.035	0.035	0.035	0.035
構造高	Σh	0.800	0.800	0.790	0.790
橋座面	EL4	515.106	515.106	515.116	515.116

線形説明

桁端線及び支承線の設定
GE1: 道路中心線 (CL) 上でA1橋台からA2橋台方向に0.050m離れたA1橋台の平行線とする。
GE2: 道路中心線 (CL) 上でA2橋台からA1橋台方向に0.050m離れたA2橋台の平行線とする。
S1: 道路中心線 (CL) 上でA1橋台からA2橋台方向に0.300m離れたA1橋台の平行線とする。
S2: 道路中心線 (CL) 上でA2橋台からA1橋台方向に0.300m離れたA2橋台の平行線とする。

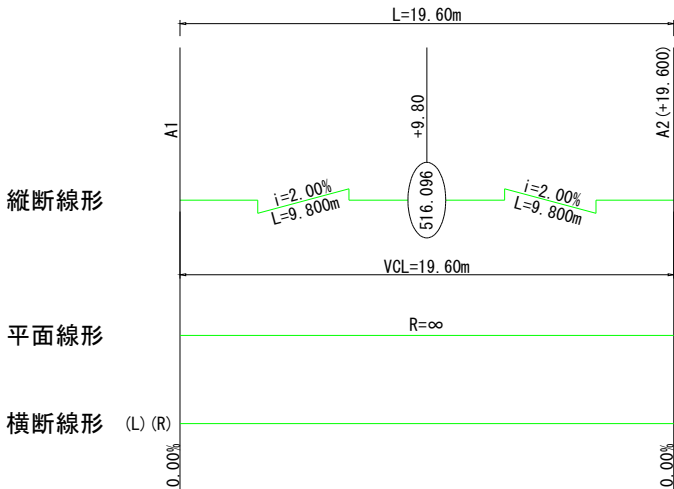
主桁ラインの設定
G1: 道路中心線 (CL) に平行で離れをA1橋台からA2橋台に向かい左側に0.700mとする。
G2: 道路中心線 (CL) に平行で離れをA1橋台からA2橋台に向かい右側に0.700mとする。

横桁ラインの設定
C1-C11: 道路中心線 (CL) 上でS1支点とS2支点間を 1.575m, 10@1.585m, 1.575m とし、
S2支点に平行に配置する。

小座標値表

		A1	GE1	S1	C1	C2	C3	C4	C5	C6	C7	C8	C9	C10	C11	S2	GE2	A2
L1	X	0.0000	0.0500	0.3000	1.8750	3.4600	5.0450	6.6300	8.2150	9.8000	11.3850	12.9700	14.5550	16.1400	17.7250	19.3000	19.5500	19.6000
	Y	1.0000	1.0000	1.0000	1.0000	1.0000	1.0000	1.0000	1.0000	1.0000	1.0000	1.0000	1.0000	1.0000	1.0000	1.0000	1.0000	1.0000
	Z	515.9000	515.9010	515.9059	515.9339	515.9570	515.9749	515.9877	515.9954	515.9980	515.9954	515.9877	515.9749	515.9570	515.9339	515.9059	515.9010	515.9000
G1	X	0.0000	0.0500	0.3000	1.8750	3.4600	5.0450	6.6300	8.2150	9.8000	11.3850	12.9700	14.5550	16.1400	17.7250	19.3000	19.5500	19.6000
	Y	0.7000	0.7000	0.7000	0.7000	0.7000	0.7000	0.7000	0.7000	0.7000	0.7000	0.7000	0.7000	0.7000	0.7000	0.7000	0.7000	0.7000
	Z	515.9000	515.9010	515.9059	515.9339	515.9570	515.9749	515.9877	515.9954	515.9980	515.9954	515.9877	515.9749	515.9570	515.9339	515.9059	515.9010	515.9000
CL	X	0.0000	0.0500	0.3000	1.8750	3.4600	5.0450	6.6300	8.2150	9.8000	11.3850	12.9700	14.5550	16.1400	17.7250	19.3000	19.5500	19.6000
	Y	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000
	Z	515.9000	515.9010	515.9059	515.9339	515.9570	515.9749	515.9877	515.9954	515.9980	515.9954	515.9877	515.9749	515.9570	515.9339	515.9059	515.9010	515.9000
G2	X	0.0000	0.0500	0.3000	1.8750	3.4600	5.0450	6.6300	8.2150	9.8000	11.3850	12.9700	14.5550	16.1400	17.7250	19.3000	19.5500	19.6000
	Y	-0.7000	-0.7000	-0.7000	-0.7000	-0.7000	-0.7000	-0.7000	-0.7000	-0.7000	-0.7000	-0.7000	-0.7000	-0.7000	-0.7000	-0.7000	-0.7000	-0.7000
	Z	515.9000	515.9010	515.9059	515.9339	515.9570	515.9749	515.9877	515.9954	515.9980	515.9954	515.9877	515.9749	515.9570	515.9339	515.9059	515.9010	515.9000
R1	X	0.0000	0.0500	0.3000	1.8750	3.4600	5.0450	6.6300	8.2150	9.8000	11.3850	12.9700	14.5550	16.1400	17.7250	19.3000	19.5500	19.6000
	Y	-1.0000	-1.0000	-1.0000	-1.0000	-1.0000	-1.0000	-1.0000	-1.0000	-1.0000	-1.0000	-1.0000	-1.0000	-1.0000	-1.0000	-1.0000	-1.0000	-1.0000
	Z	515.9000	515.9010	515.9059	515.9339	515.9570	515.9749	515.9877	515.9954	515.9980	515.9954	515.9877	515.9749	515.9570	515.9339	515.9059	515.9010	515.9000

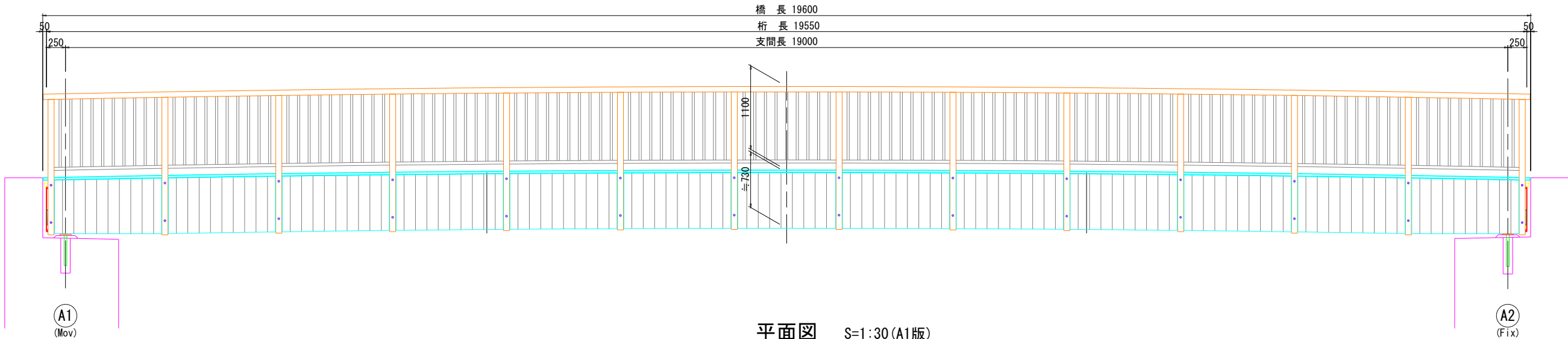
線形要素表
橋梁区間



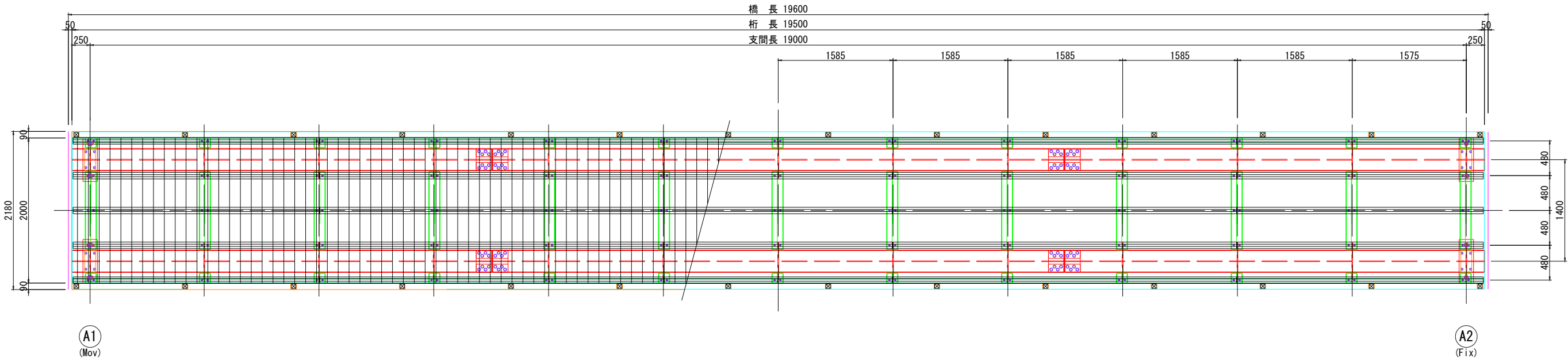
実 施 図			
令和8年度「債務負担行為」東部アウトドア拠点整備事業入道橋架設工事			
番号	7 / 33	線形図	縮尺 図示
安曇野市 明科中川手			
龍門測公園 人道橋			
設計会社			
測量会社			
調査会社			
安 曇 野 市 役 所			

上部工構造一般図

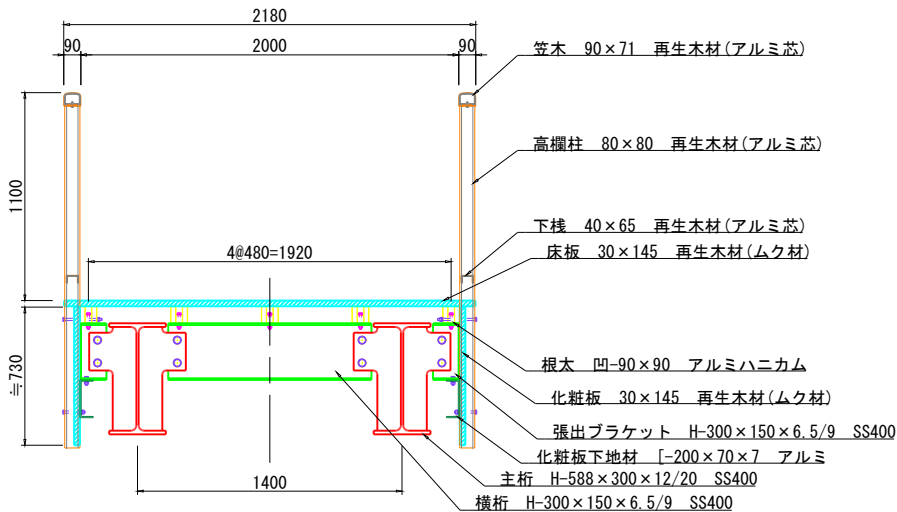
側面図 S=1:30 (A1版)



平面図 S=1:30 (A1版)



断面図 S=1:20 (A1版)



橋 梁 諸 元			
0. 橋梁形式	単純非合成H形鋼桁橋	6. 使用材料	主桁・横桁・・・SS400+塗装 (19-20B)
1. 橋 長	19.600m		根太・・・アルミ合金
2. 桁 長	19.500m		床板・化粧板・・・再生木材
3. 支間長	19.000m	7. 適用基準	高欄・・・再生木材+アルミ合金
4. 幅 員	2.000m		道路橋示方書・同解説 平成29年度
5. 設計荷重	5.0kN/m ² (床 組)		立体横断施設技術基準・同解説
	3.5kN/m ² (主 桁)		アルミニウム合金土木 設計・製作指針案
	1.0kN/m ² (地 震)		防護柵の設置基準・同解説

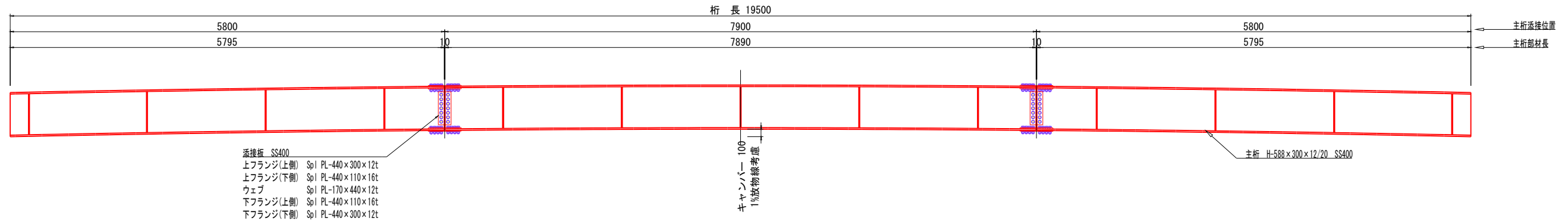
xt15: <特記仕様>

- 再生木材は再生ポリエチレン45%、木粉比率50%以上の配合比率とする。
- 再生木材の比重は0.7以上とする。
- 再生木材は国等による環境物品等の調達の推進等に関する法律(グリーン購入法)に適用する材料とする。
- 高欄の仕様は下記の通りとする。
高欄柱: A6005C-T5再生木材表層
笠木・縦格子・下横: A6063-T5再生木材表層の上、芯材アルマイト処理(シルバー色)
構造材アルミ合金材質はA6063-T5以上の強度を有するものとし、アルマイト処理(マットブラウン色)を施した材料とする。
- 特記なき限りボルト、ワッシャー類は溶融亜鉛メッキ仕上げ、若しくは同等以上とする。(ビス類を除く)
- 特記なき限り鋼材類は溶融亜鉛メッキ仕上げとする。
- 製品は、SPL表示認定企業で製造された製品とする。
- 製品は、(一社)日本公園施設業協会・団体賠償責任保険に加入した製品とする。

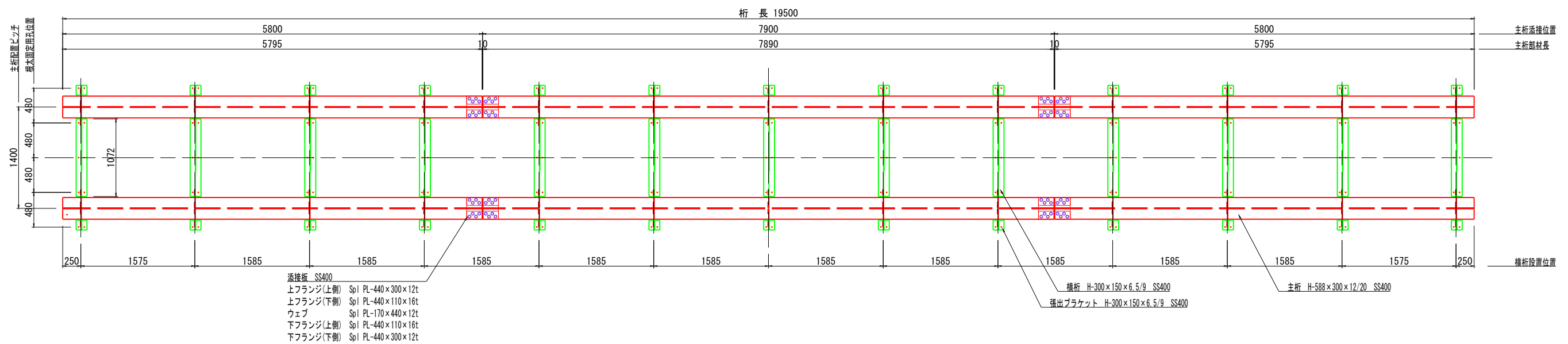
実 施 図			
令和8年度（債務負担行為）東部アウトドア拠点整備事業(人遊橋新設工事)			
番号	8 / 33	上部工構造一般図	縮尺 図示
安曇野市 明科中川手			
龍門淵公園 人遊橋			
設計会社			
測量会社			
調査会社			
安曇野市役所			

上部工構造図(1)

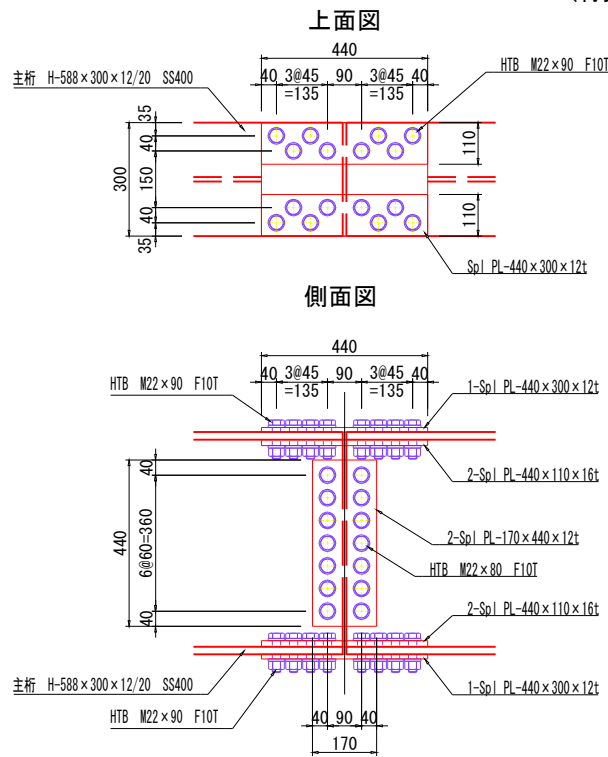
主桁立面図 S=1:30 (A1版)



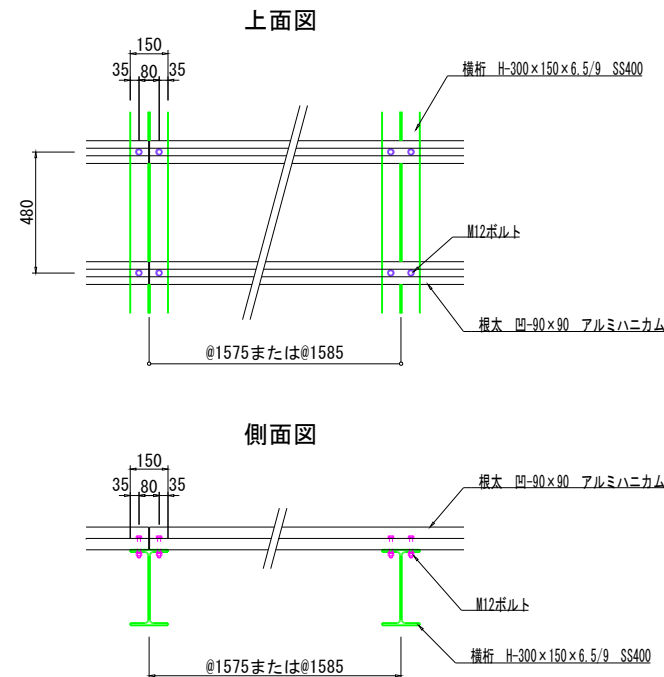
主桁・横桁配置図 S=1:30 (A1版)



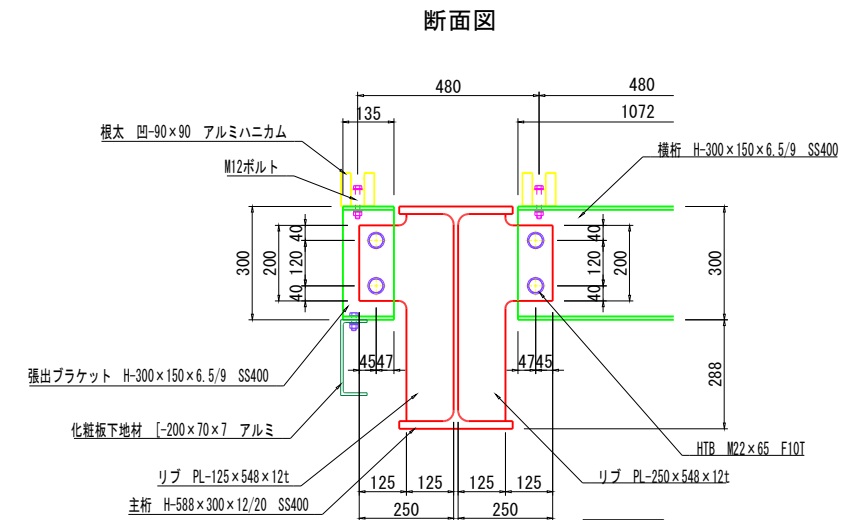
添接部詳細図 S=1:10 (A1版)
(材質: SS400)



横桁上根太取付詳細図 S=1:15 (A1版)



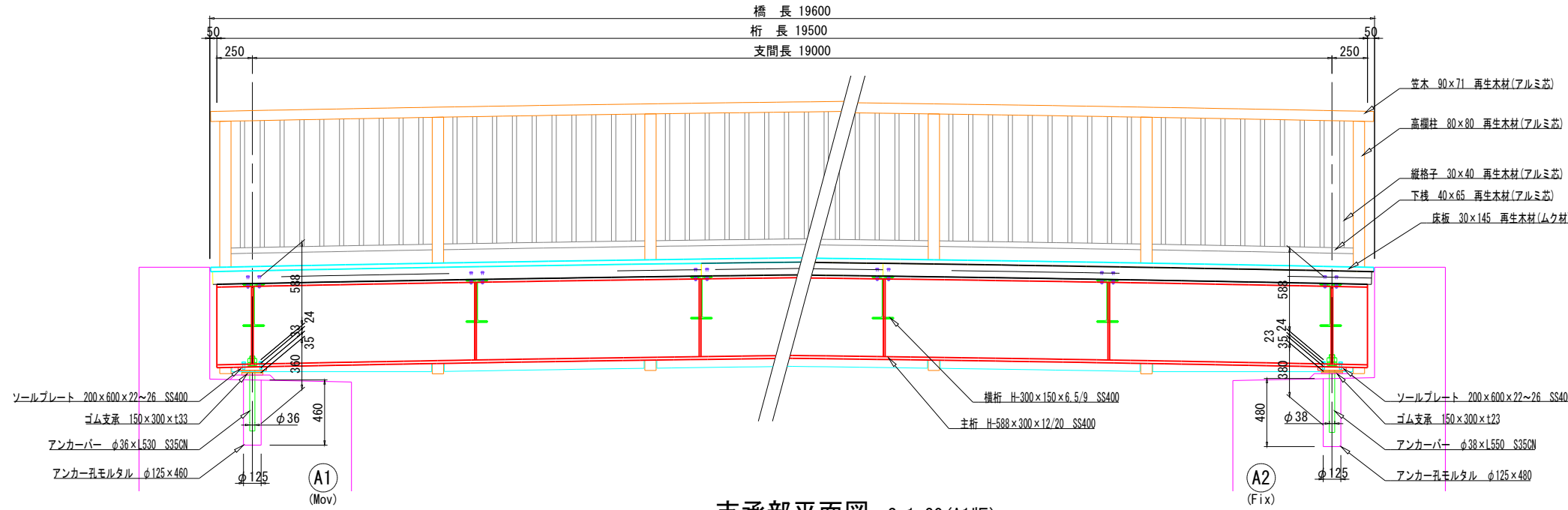
横桁・根太取付詳細図 S=1:10 (A1版)



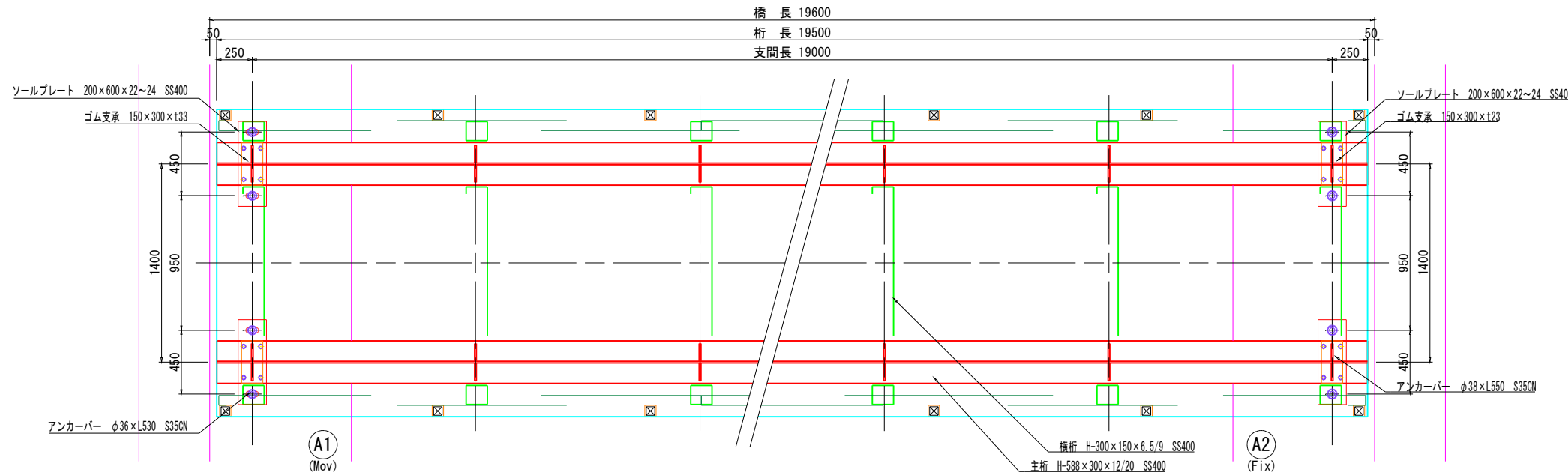
実 施 図			
令和8年度（後援負担行為）東部アクトピア拠点整備事業人選機関管工事			
番号	9 / 33	上部工構造図(1)	縮尺 図示
安曇野市 明科中川手			
龍門測公園 人道橋			
設計会社			
測量会社			
調査会社			
安 曇 野 市 役 所			

上部工構造図(2)

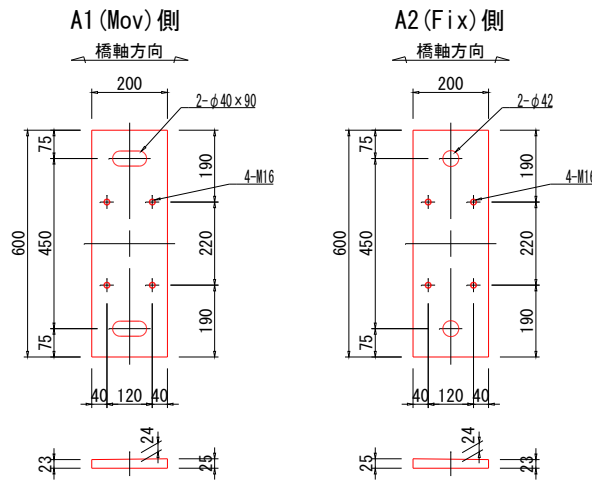
支承部縦断面図 S=1:20 (A1版)



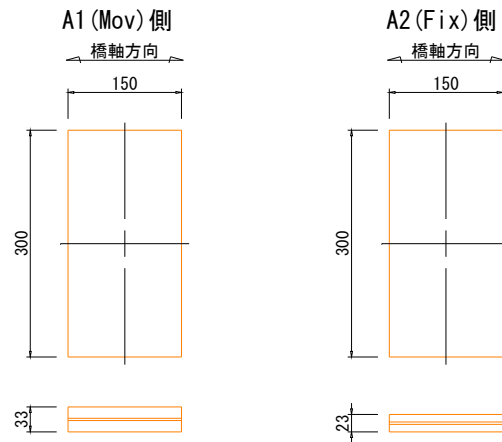
支承部平面図 S=1:20 (A1版)



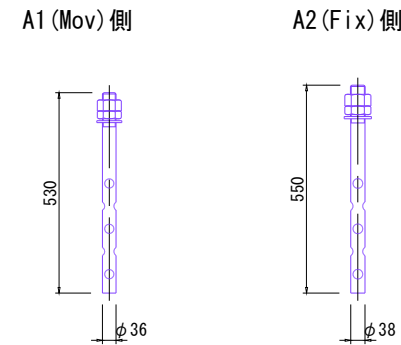
ソールプレート詳細図 S=1:10 (A1版)
(材質: SS400)



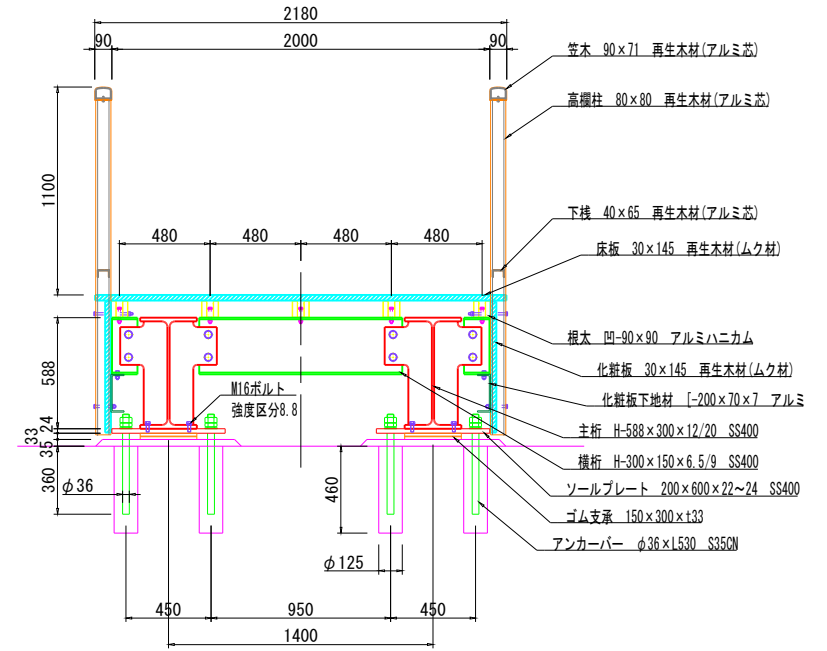
ゴム支承詳細図 S=1:5 (A1版)
(材質: クロロプレンゴム)



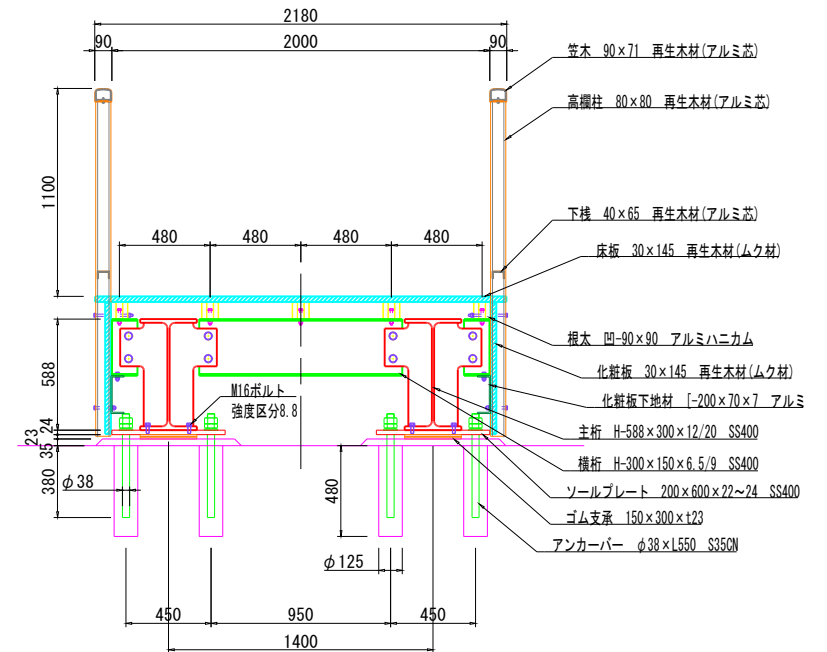
アンカーバー詳細図 S=1:10 (A1版)
(材質: S35CN)



A1 (Mov) 側支承部断面図 S=1:20 (A1版)



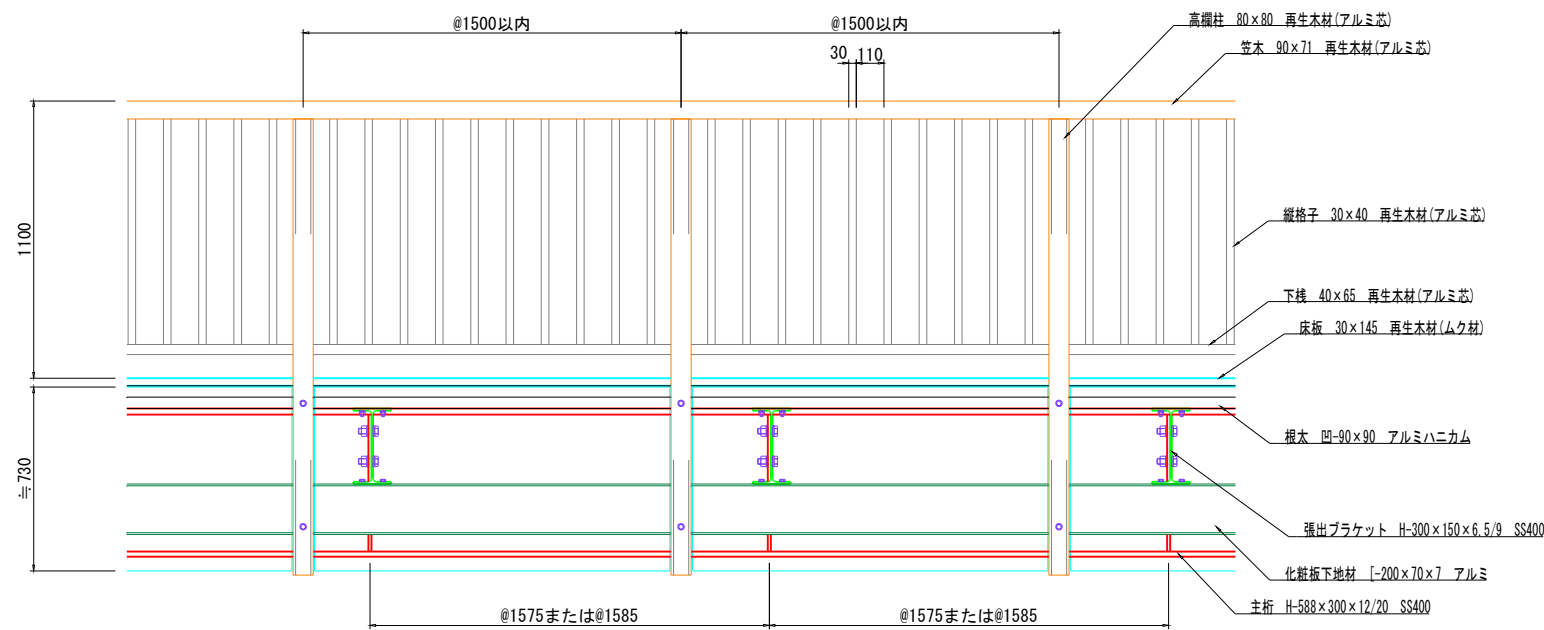
A2 (Fix) 側支承部断面図 S=1:20 (A1版)



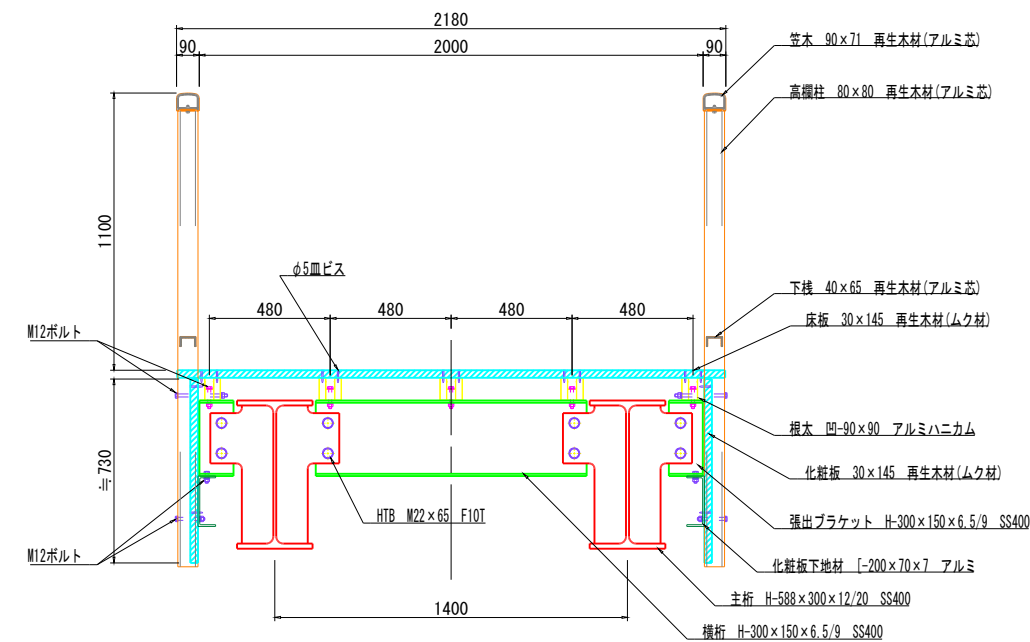
実 施 図			
令和8年度（債務負担行為）東部アウトドア拠点整備事業人道橋架設工事			
番号	10 / 33	上部工構造図(2)	縮尺 図示
安曇野市 明科中川手			
龍門測公園 人道橋			
設計会社			
測量会社			
調査会社			
安 曇 野 市 役 所			

上部工構造図(3)

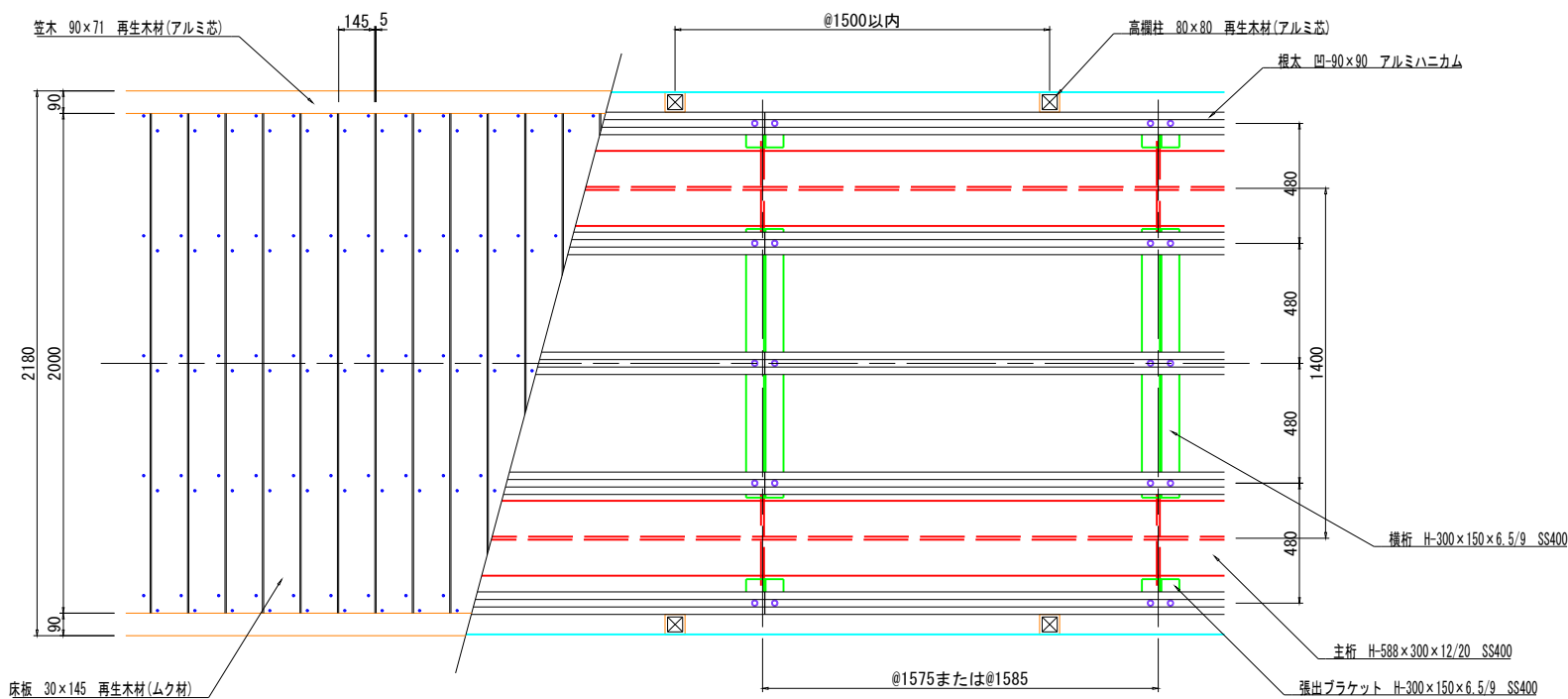
標準立面図 S=1:15 (A1版)



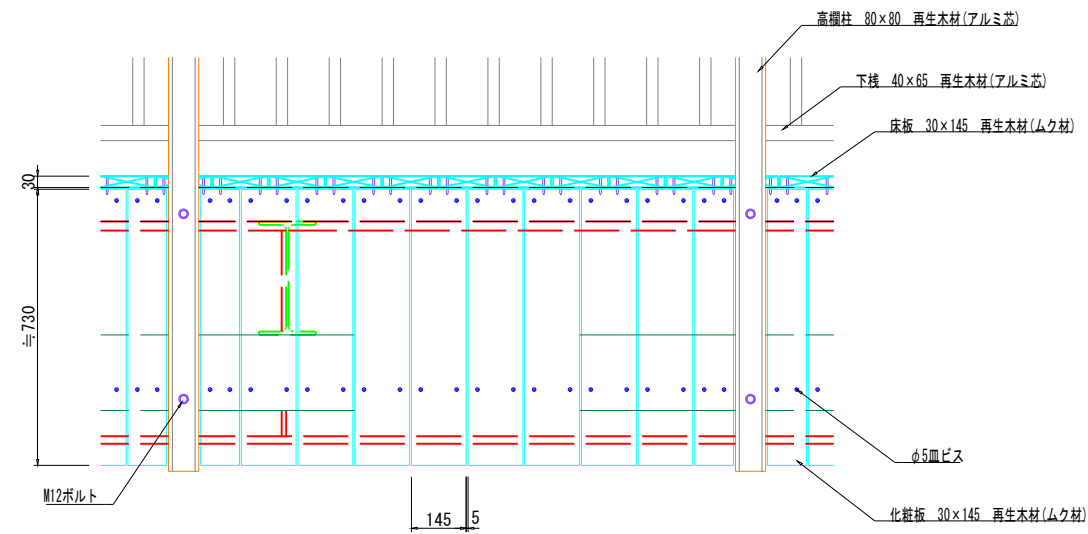
標準断面図 S=1:15 (A1版)



標準平面・構造伏図 S=1:15 (A1版)



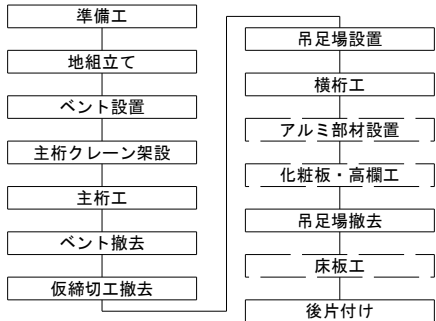
化粧板取付詳細図 S=1:10 (A1版)



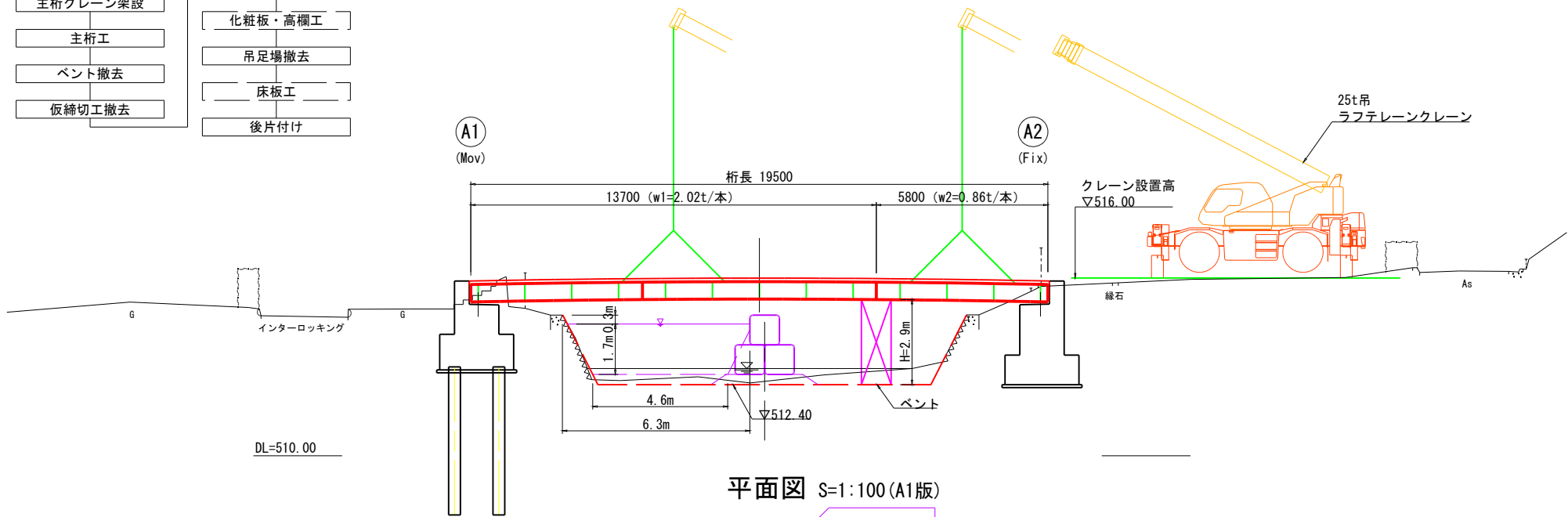
実施図			
令和6年度（国費負担行為）東部アウトドア拠点整備事業入道橋架設工事			
番号	11／33	上部工構造図(3)	縮尺 図示
安曇野市 明科中川手			
龍門測公園 人道橋			
設計会社			
測量会社			
調査会社			
安曇野市役所			

上部工架設計画図(案)

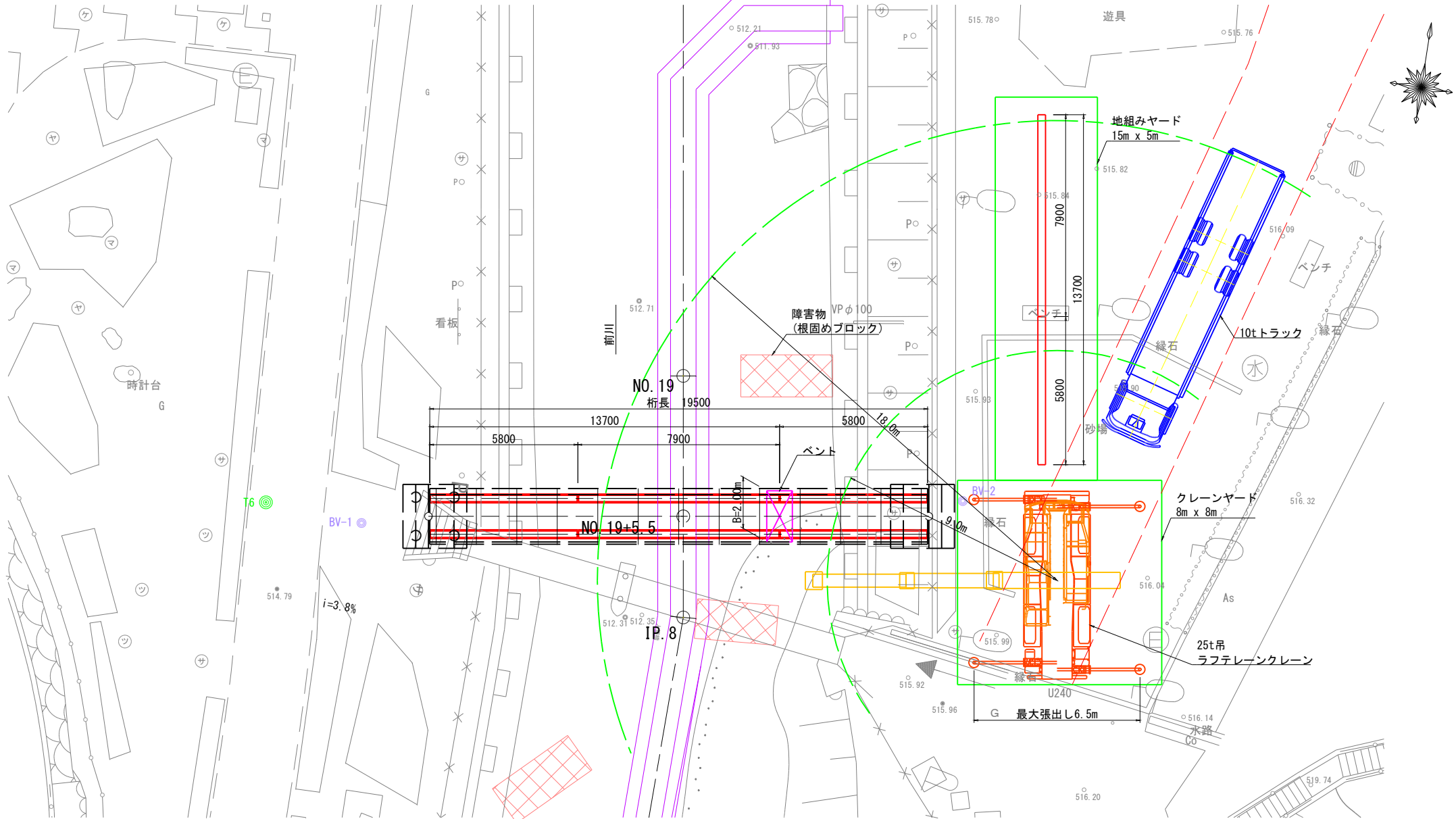
施工フロー



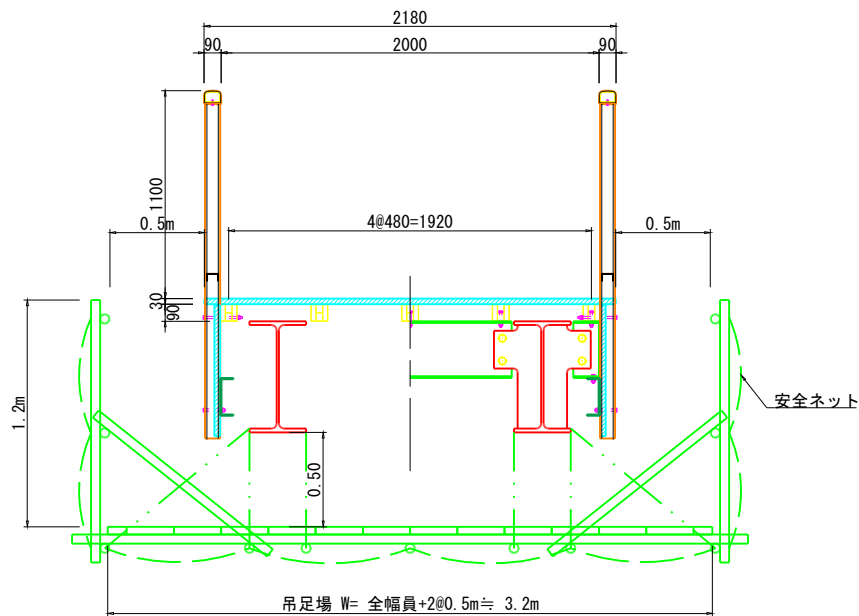
側面図 S=1:100 (A1版)



平面図 S=1:100 (A1版)



(参考)
吊足場断面図 S=1:20 (A1版)



(参考)
25tラフテレーンクレーン定格総重量 (単位:t)

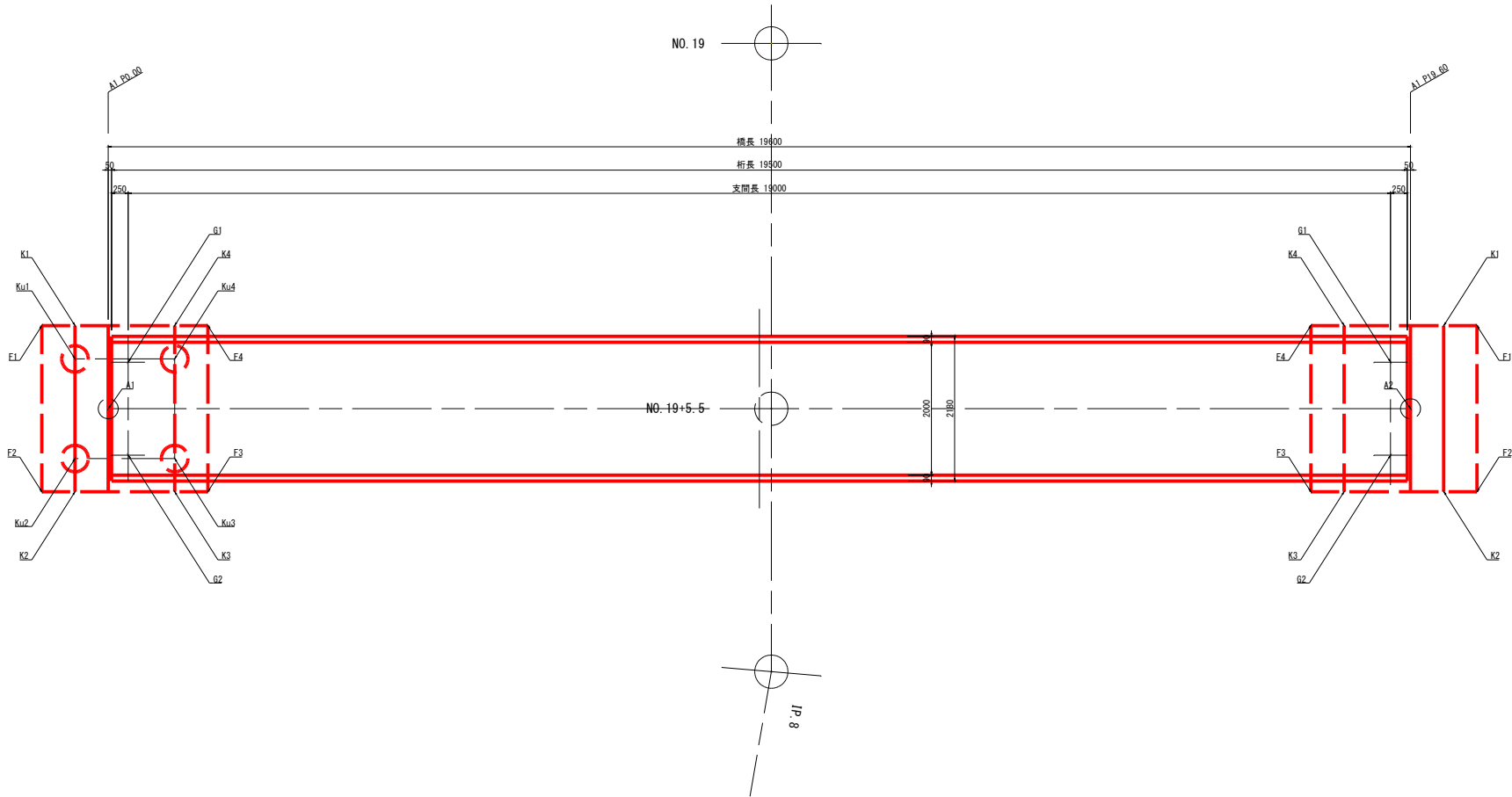
アウトリガ最大張出 (6.5m)	全周			
	9.35	16.4	23.45	30.5
ブーム長さ (m)	2.5	25.0	15.0	12.5
作業半径 (m)	2.5	25.0	15.0	12.5
	3.0	25.0	15.0	12.5
	3.5	25.0	15.0	12.5
	4.0	23.5	15.0	12.5
	4.5	21.5	15.0	12.5
	5.0	19.6	15.0	12.5
	5.5	17.8	15.0	12.5
	6.0	16.3	15.0	12.4
	6.5	15.1	15.0	11.7
	7.0		14.0	11.0
	8.0		11.3	9.8
	9.0		9.2	8.8
	10.0		7.5	7.6
	11.0		6.3	6.6
	12.0		5.35	5.6
	13.0		4.6	4.85
	13.5		4.25	4.5
	14.0			4.25
	15.0			3.7
	16.0			3.25
	17.0			2.9
	18.0			2.55
	19.0			2.3
	20.0			2.05
	20.5			1.95
	21.0			1.9
	22.0			1.7
	24.0			1.35
	26.0			1.1
	27.9			0.9
A (°)	0~84			

※ A : ブーム角度の範囲 (無負荷時)
※主桁 (13.7m/本) 吊り重量 : 2.02 (t/ブロック) + 0.24 (t, フック重量) = 2.26 (t)
【最大張出, 作業半径18.0m】 定格荷重 : 2.55 (t) . . . OK

実 施 図			
令和8年度(債務負担行為) 東部アウトラップ橋点整備事業人選機架設工事			
番号	12/33	上部工架設計画図(案)	縮尺 図示
安曇野市 明科中川手			
龍門淵公園 人道橋			
設計会社			
測量会社			
調査会社			
安曇野市役所			

下部工座標図

S=1: 50 (A1版)
S=1: 100 (A3版)



A1橋台 (Mov)

位置	記号	X座標	Y座標
設計CL	A1	39629. 0233	-51530. 1079
底板	F1	39630. 1042	-51531. 2886
	F2	39627. 6341	-51530. 9032
	F3	39628. 0195	-51528. 4331
	F4	39630. 4896	-51528. 8185
壁	K1	39630. 1813	-51530. 7946
	K2	39627. 7111	-51530. 4092
	K3	39627. 9424	-51528. 9271
	K4	39630. 4125	-51529. 3125
杭	Ku1	39629. 6872	-51530. 7175
	Ku2	39628. 2052	-51530. 4863
	Ku3	39628. 4364	-51529. 0042
	Ku4	39629. 9185	-51529. 2354
支承	G1	39629. 7612	-51529. 9194
	G2	39628. 3779	-51529. 7035

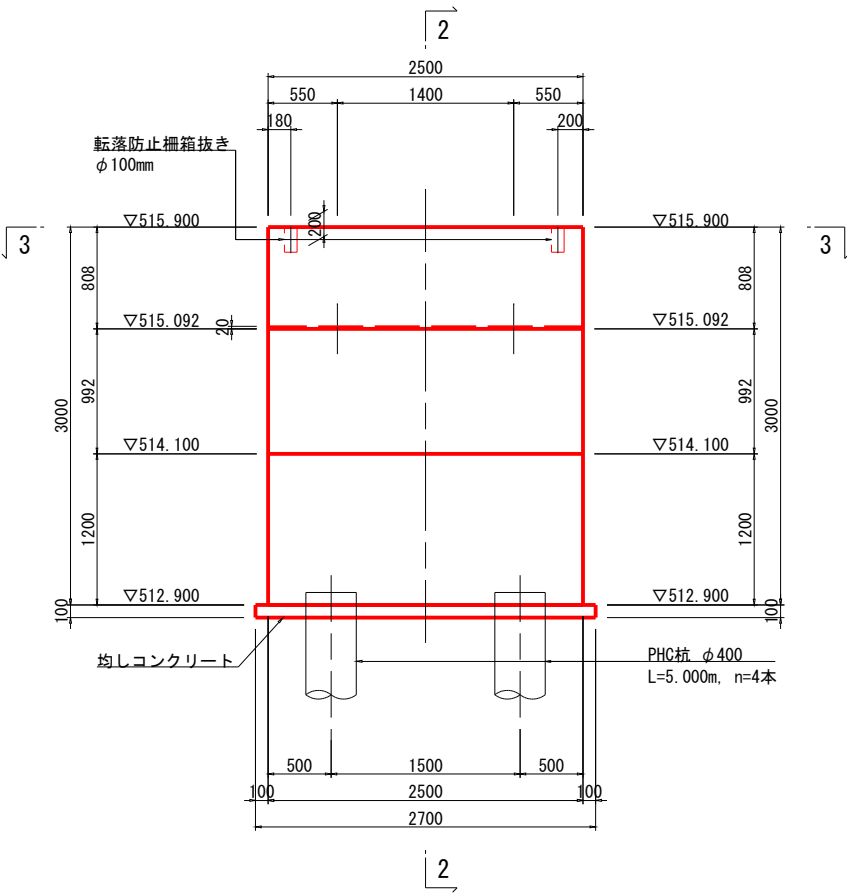
A2橋台 (Fix)

位置	記号	X座標	Y座標
設計CL	A2	39632. 0447	-51510. 7421
底板	F1	39633. 4339	-51509. 9468
	F2	39630. 9638	-51509. 5614
	F3	39630. 5784	-51512. 0315
	F4	39633. 0485	-51512. 4169
壁	K1	39633. 3568	-51510. 4408
	K2	39630. 8867	-51510. 0554
	K3	39630. 6555	-51511. 5375
	K4	39633. 1256	-51511. 9229
支承	G1	39632. 6901	-51511. 1465
	G2	39631. 3068	-51510. 9306

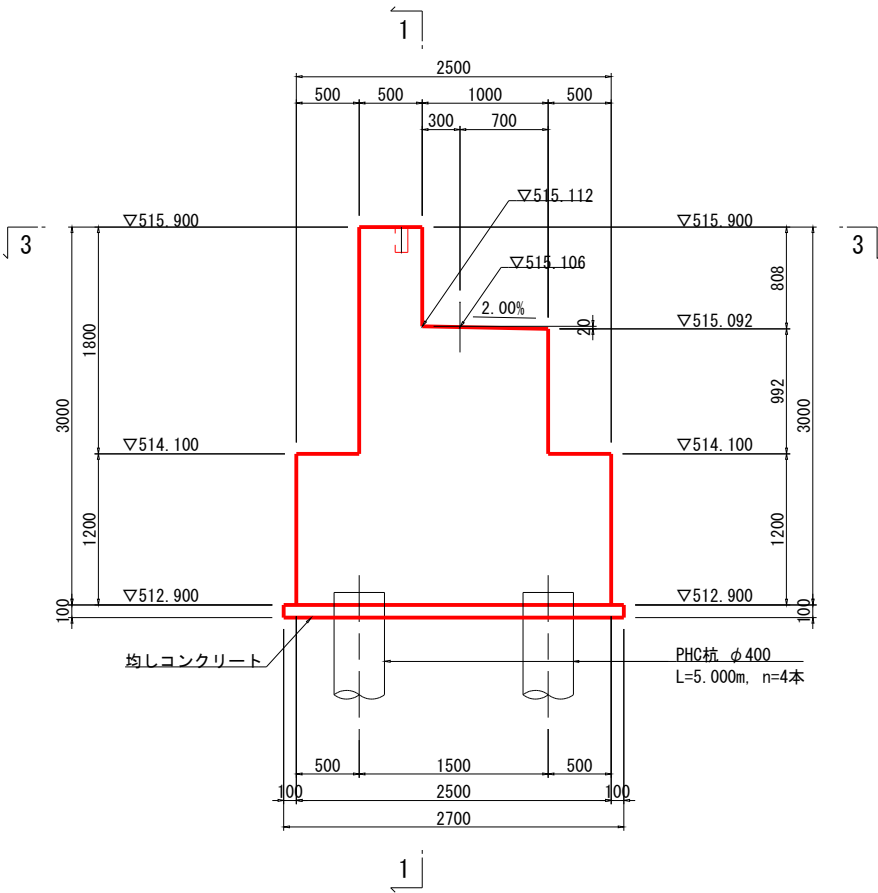
実施図				
令和8年度（業務執行行為）東部アウトドア拠点整備事業人選橋架替工事				
番号	13 / 33	下部工座標図	縮尺	1:50
安曇野市 明科中川手				
龍門湖公園 人選橋				
設計会社				
測量会社				
調査会社				
安 曇 野 市 役 所				

A1橋台構造一般図

正面図 (1 - 1) S=1:30 (A1版)



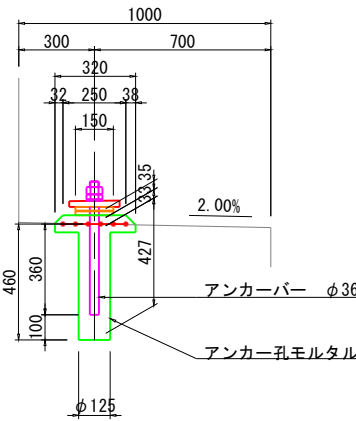
断面図 (2 - 2) S=1:30 (A1版)



沓座モルタル及び箱抜き詳細図 S=1:15 (A1版)

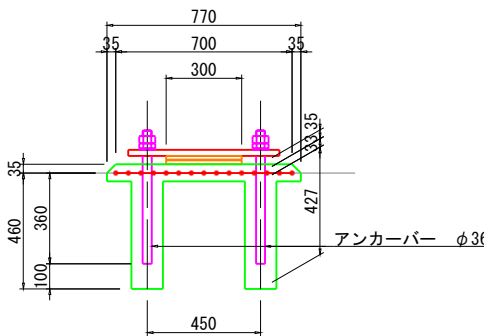
側面図

橋軸方向

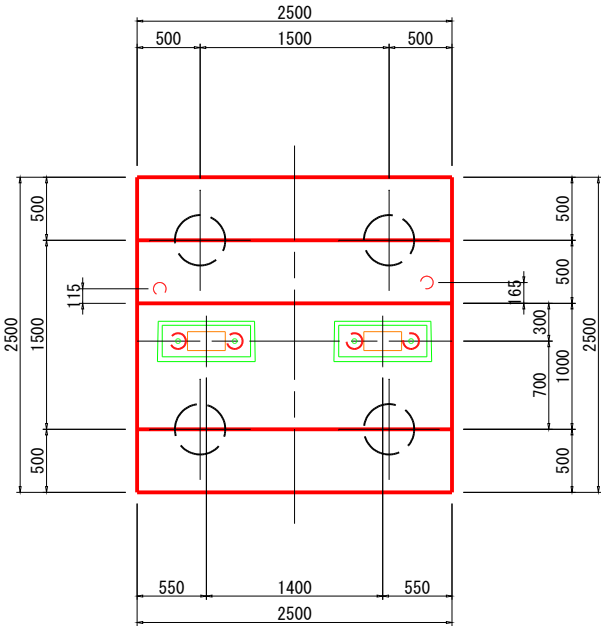


正面図

橋軸直角方向



平面図 (3 - 3) S=1:30 (A1版)



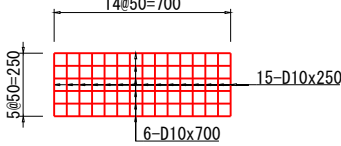
使用材料一覧表

部位	鉄筋	コンクリート
壁部	主鉄筋 SD345 帯鉄筋・その他 SD345	$\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$
底版	SD345	$\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$
均しコンクリート	—	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$

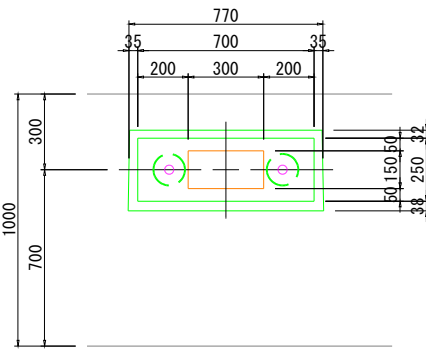
支点構造高表

		A1 (S1)	
		G1	G2
路面計画高	FH	515.906	515.906
床版厚	t1	0.030	0.030
根太厚	t2	0.090	0.090
桁天端高	EL1	515.786	515.786
桁高	h1	0.588	0.588
ソールプレート厚	t3	0.024	0.024
桁下面高	EL2	515.174	515.174
支承厚	t4	0.033	0.033
沓座面	EL3	515.141	515.141
モルタル厚	t5	0.035	0.035
構造高	Σh	0.800	0.800
橋座面	EL4	515.106	515.106

補強格子鉄筋



平面図

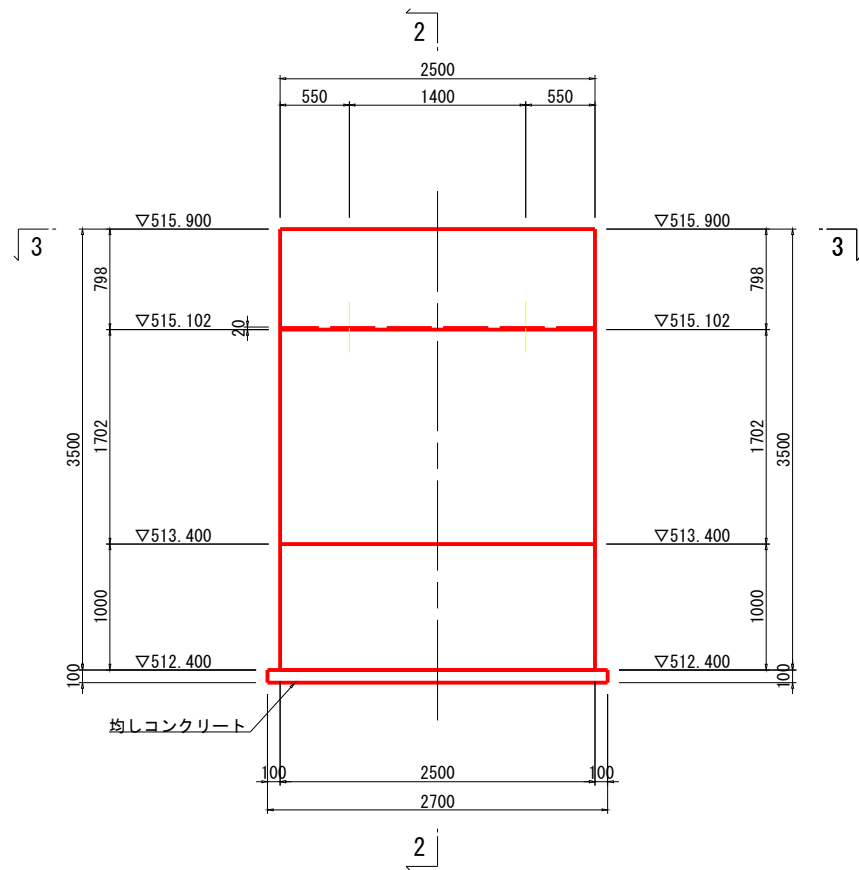


実施図

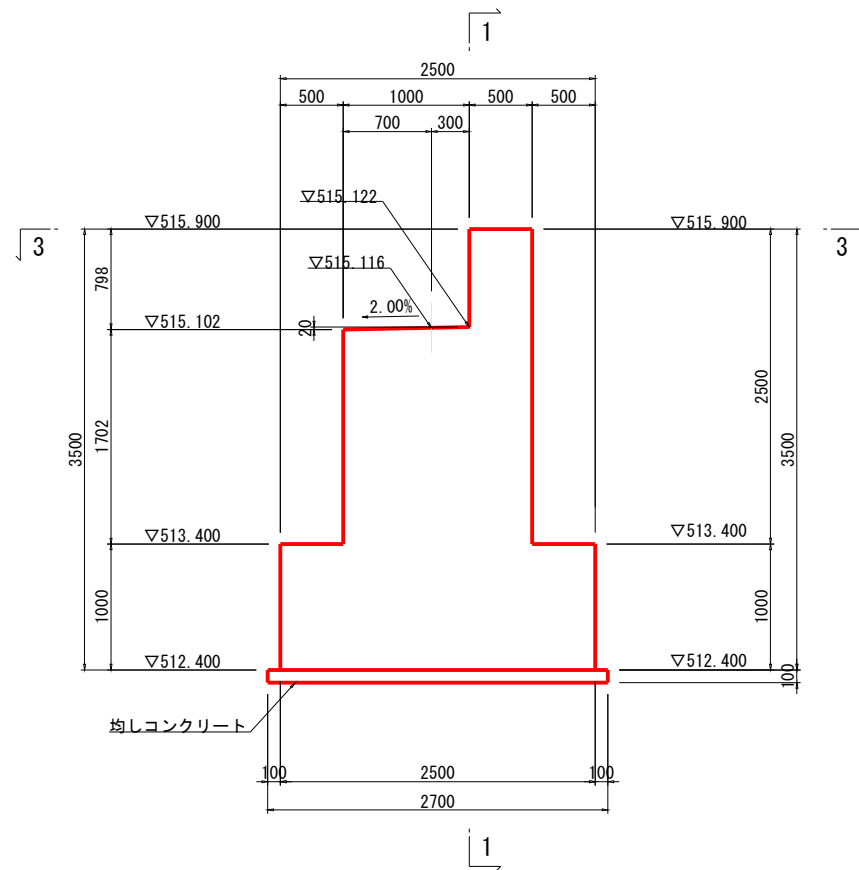
令和8年度（後援負担行為）東部アクトピア拠点整備事業人選機関管工事			
番号	14/33	A1橋台構造一般図	縮尺 図示
安曇野市 明科中川手			
龍門測公園 人選橋			
設計会社			
測量会社			
調査会社			
安曇野市役所			

A2橋台構造一般図

正 面 图 (1 - 1) S=1:30 (A1版)



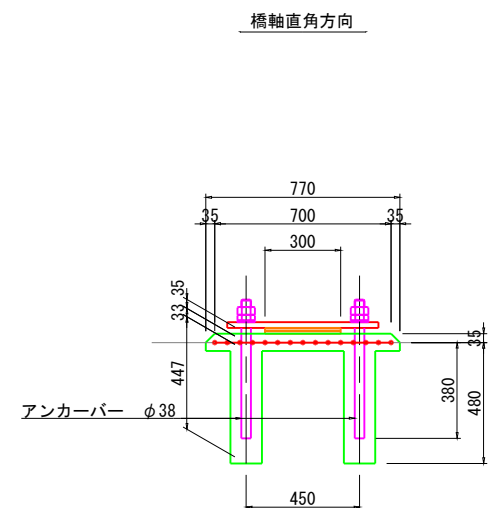
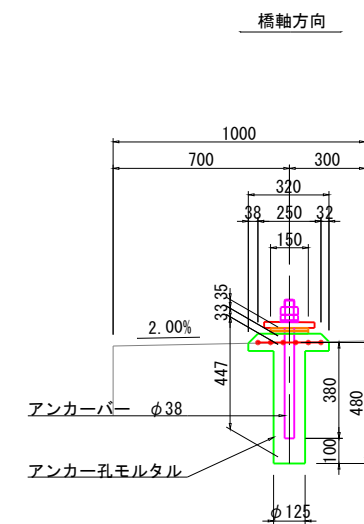
断面图 (2 - 2) S=1:30 (A1版)



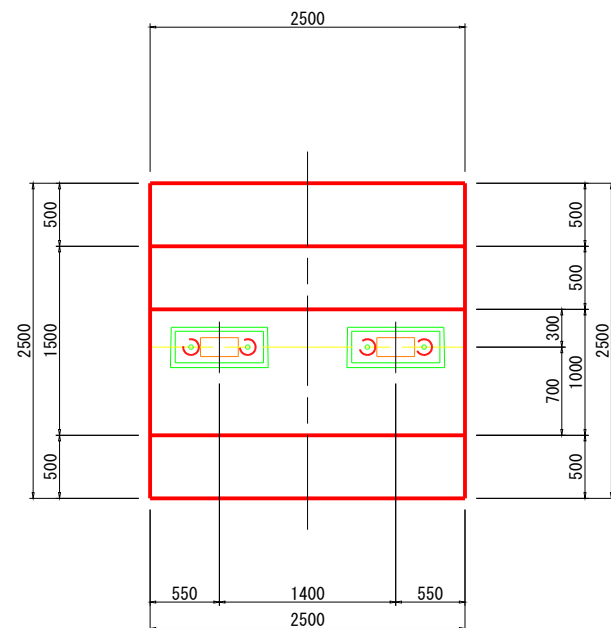
沓座モルタル及び箱抜き詳細図 S=1:15 (A1版)

側面図

正面図



平面图 (3 - 3) S=1:30 (A1版)



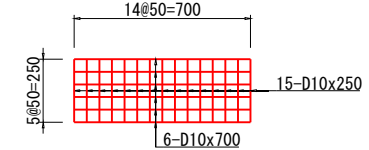
使用材料一覽表

部位	鉄筋		コンクリート
壁部	主鉄筋	SD345	$\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$
	帯鉄筋・その他	SD345	
底版	SD345		$\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$
均しコンクリート	—		$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$

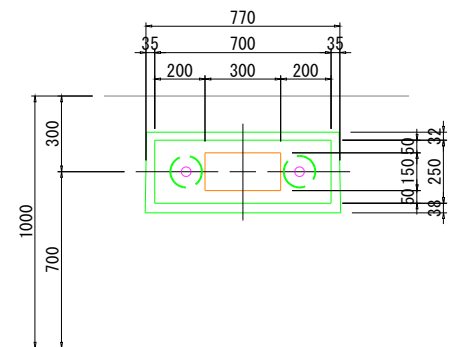
支点構造高表

		A2 (S2)	
		G1	G2
路面計画高	FH	515.906	515.906
床版厚	t1	0.030	0.030
根太厚	t2	0.090	0.090
桁先端高	EL1	515.786	515.786
桁高	h1	0.588	0.588
ソールプレート厚	t3	0.023	0.023
桁下面高	EL2	515.175	515.175
支承厚	t4	0.023	0.023
省座面	EL3	515.152	515.152
モルタル厚	t5	0.035	0.035
構造造高	Σh	0.789	0.789
橋底面	EL4	515.117	515.117

補強格子鉄筋



平面図



実施図

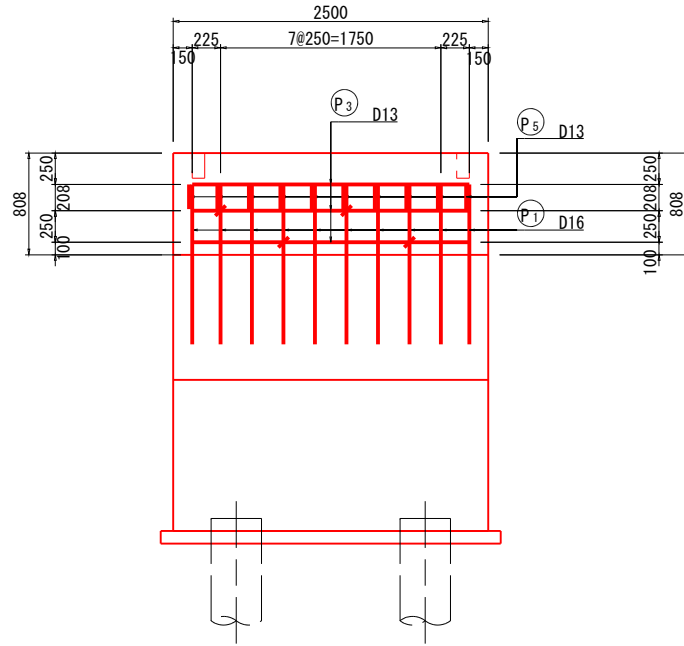
令和8年度（債務負担行為）東部アクトプラザ拠点整備事業人選補選第1工事			
番号	15 / 33	A2橋台構造一般図	縮尺 図示
安曇野市 明料川中川			
龍門湖公園 人道橋			
設計会社			
測量会社			
調査会社			
安曇野市役所			

A1橋台配筋図(1)

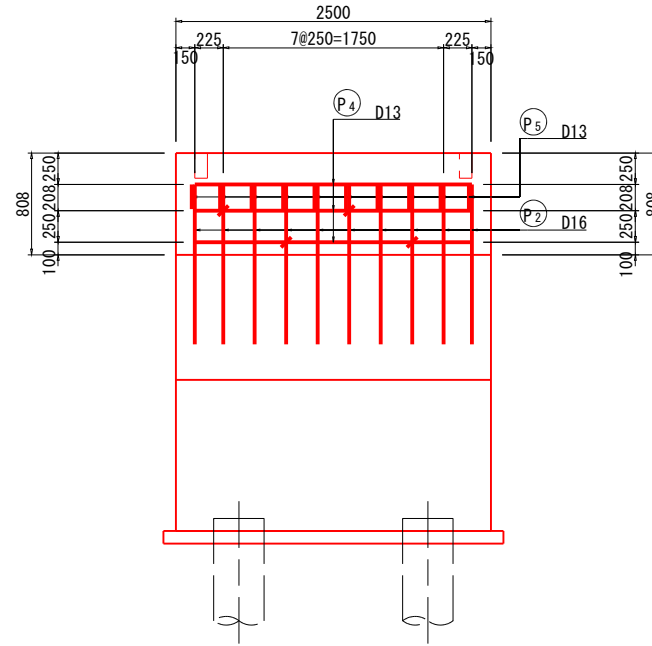
S=1:30 (A1版)

S=1:60 (A3版)

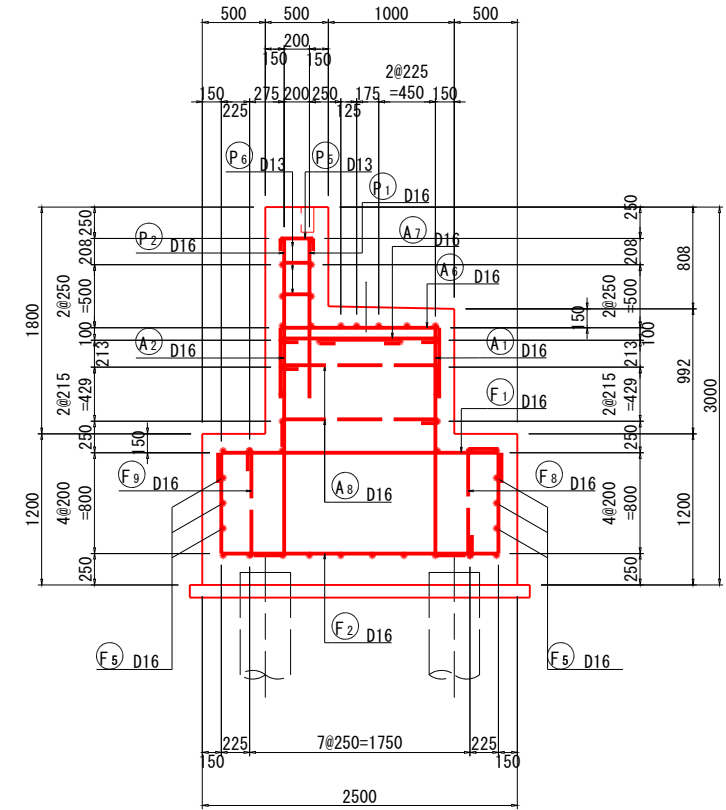
1 - 1



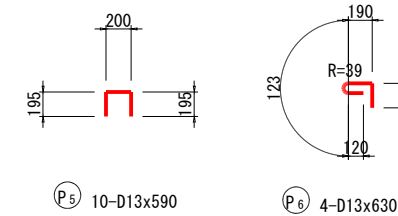
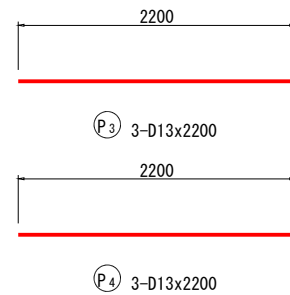
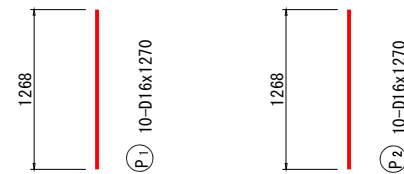
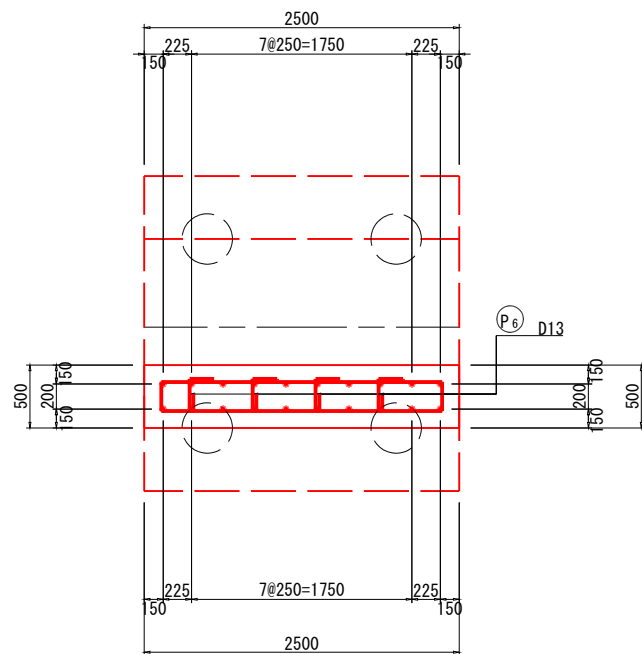
2 - 2



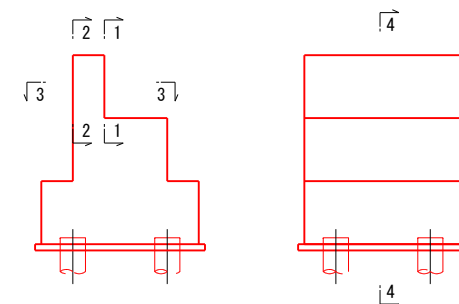
4 - 4



3 - 3



位置図



使用材料一覧表

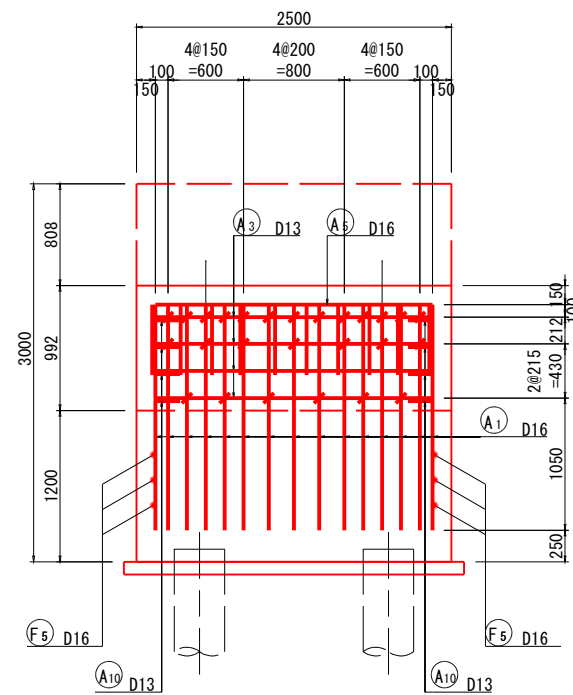
コンクリート	$\sigma_{ck}=24N/mm^2$
鉄筋	SD345

実施図			
令和8年度（橋梁整備計画）東部アウトドア拠点整備事業入道橋梁工事			
番号	16 / 33	A1橋台配筋図(1)	縮尺 1:30
安曇野市 明科中川手			
龍門測公園 人道橋			
設計会社			
測量会社			
調査会社			
安曇野市役所			

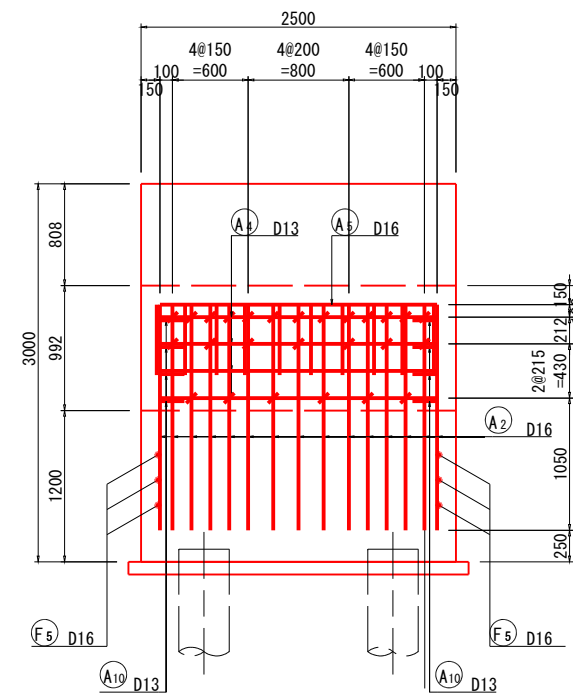
A1橋台配筋図(2)

S=1:30(A1版)
S=1:60(A1版)

5 - 5

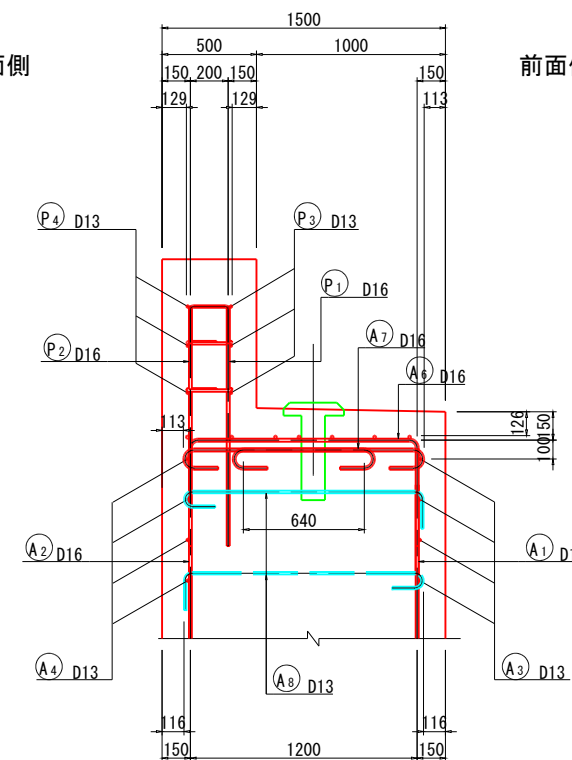


6 - 6

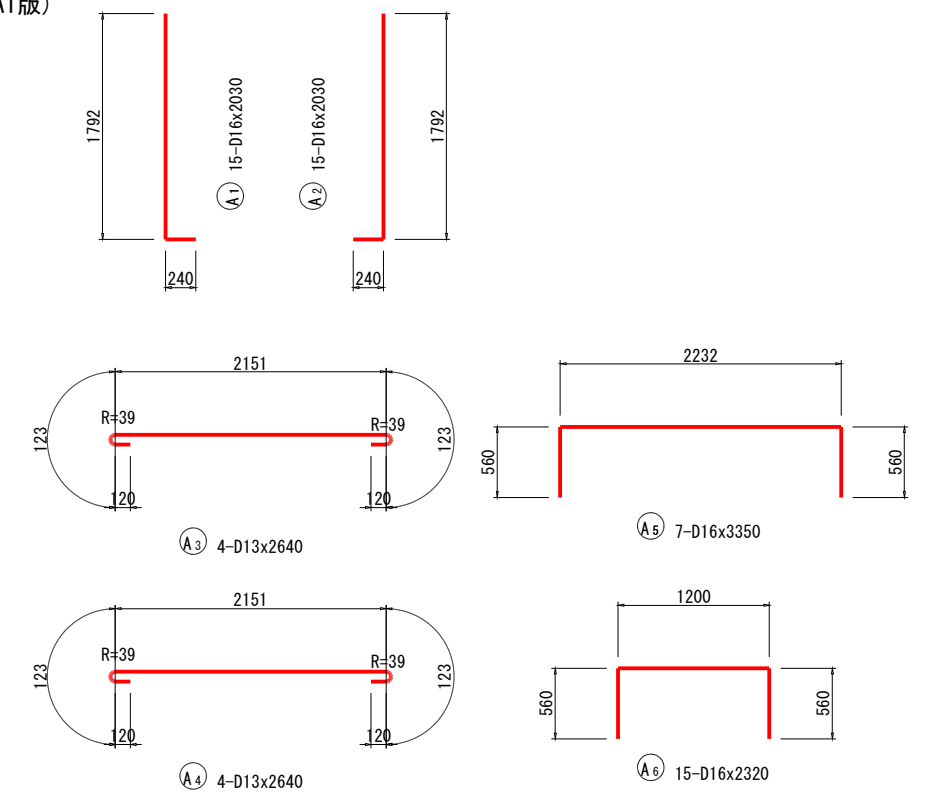


パラペット・縦壁かぶり詳細図 S=1:20(A1版)

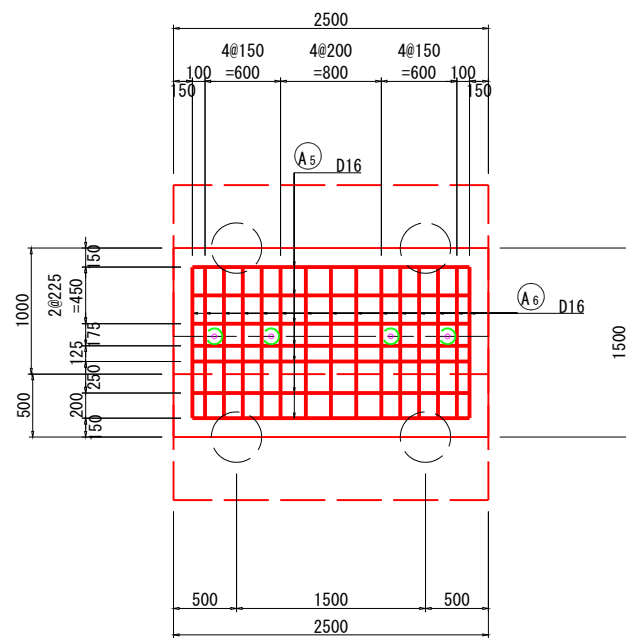
背面側



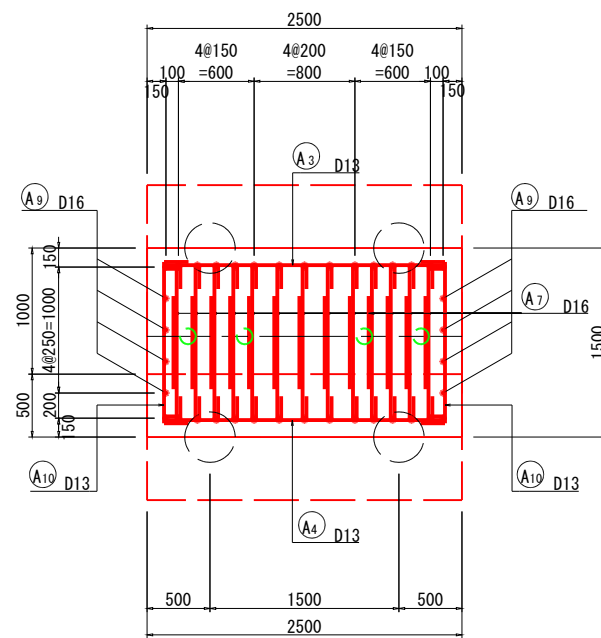
前面側



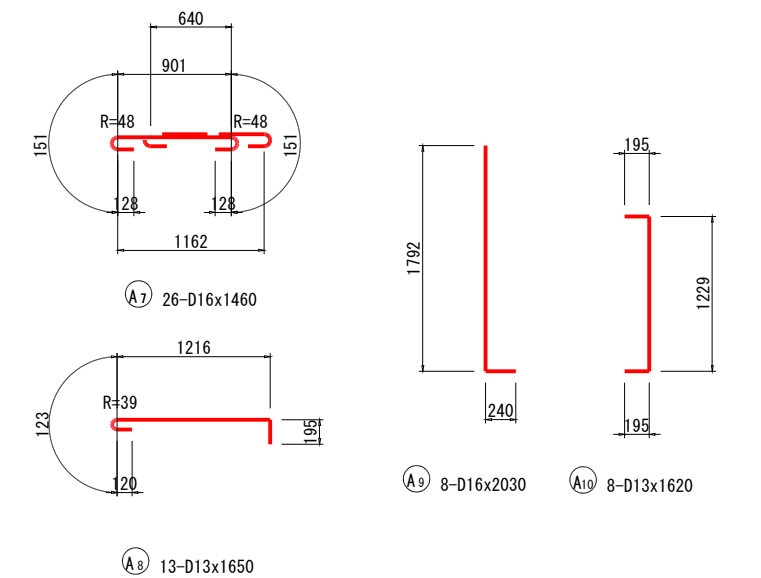
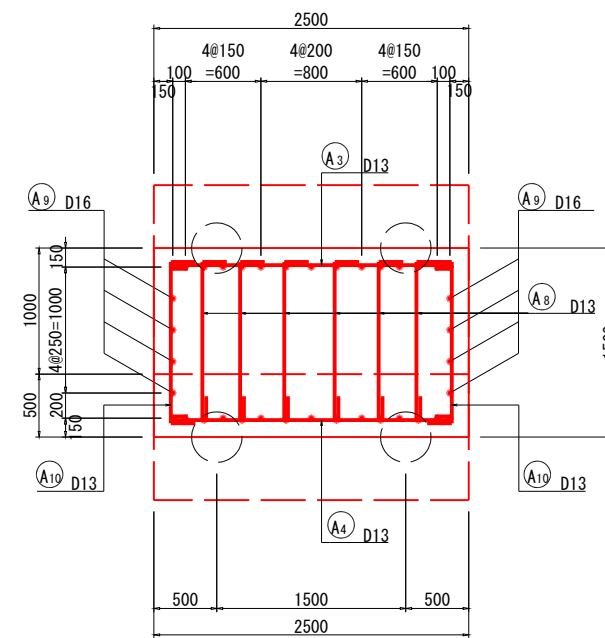
7 - 7



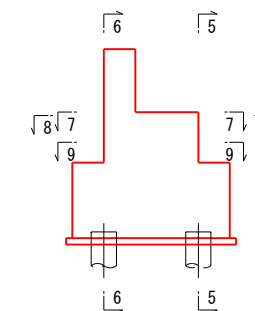
8 - 8



9 - 9



位置図

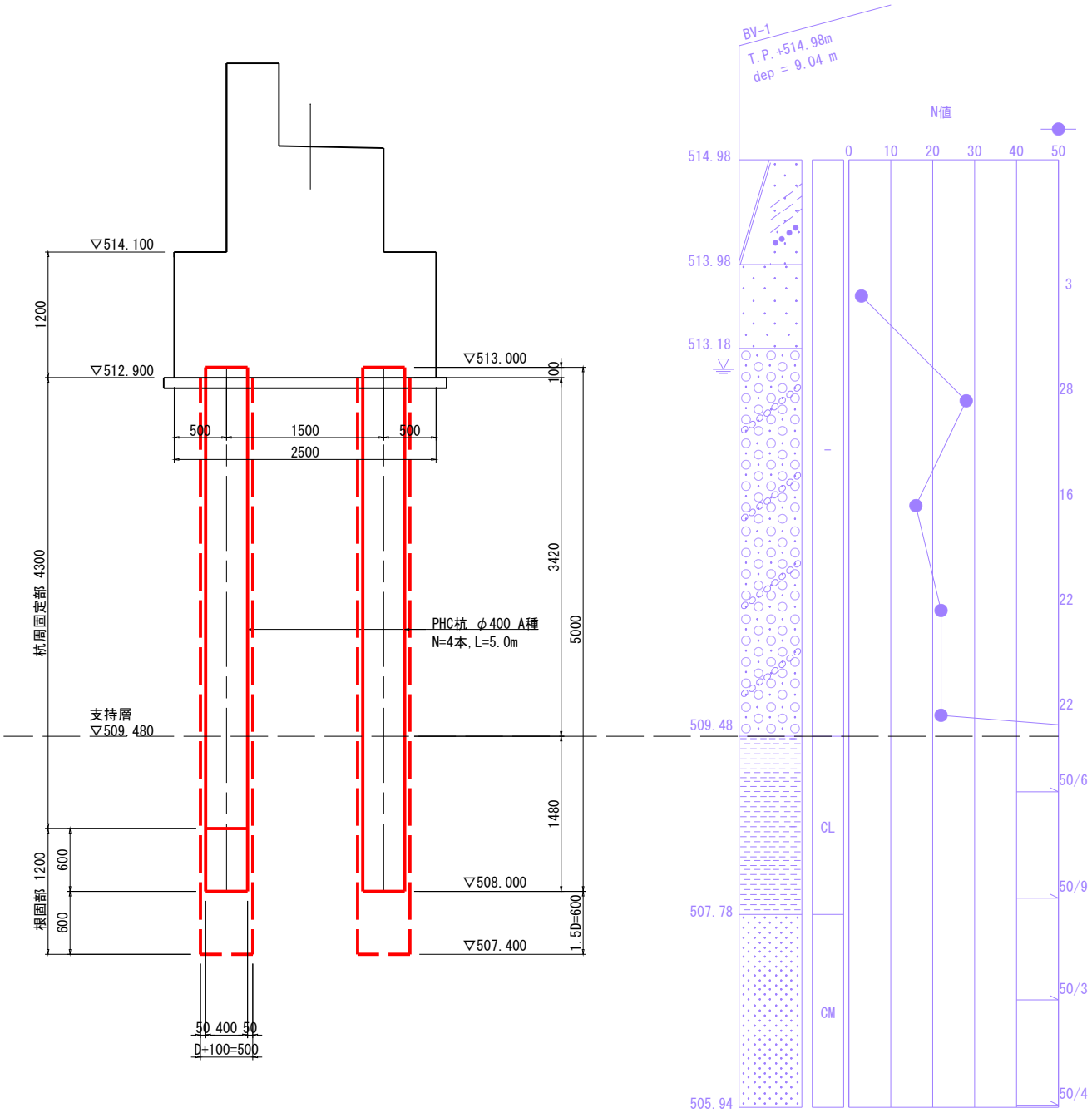


実 施 図			
令和8年度（債務負担行為）東部アワードアポイント整備事業人通橋架設工事			
番号	17/33	A1橋台配筋図(2)	縮尺 図示
安曇野市 明科中川手			
龍門湖公園 人通橋			
設計会社			
測量会社			
調査会社			
安曇野市役所			

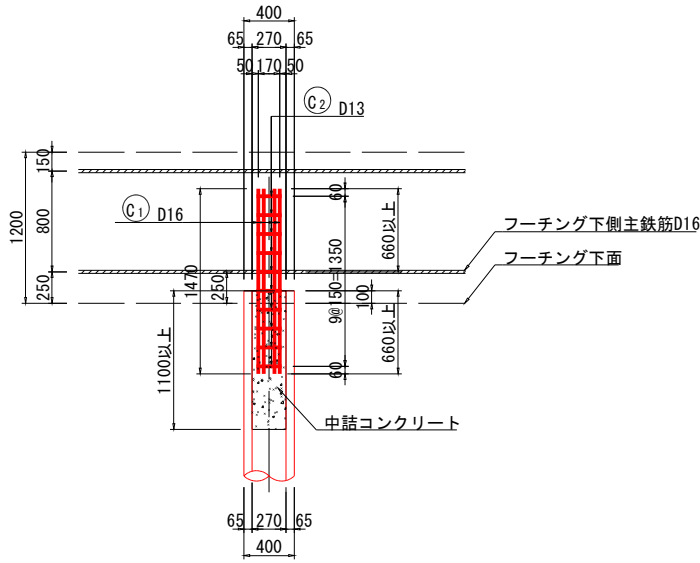
A1橋台PHC杭詳細図

S=1:30 (A1版)
S=1:60 (A3版)

杭本体詳細図



中詰め補強鉄筋詳細図



材料表

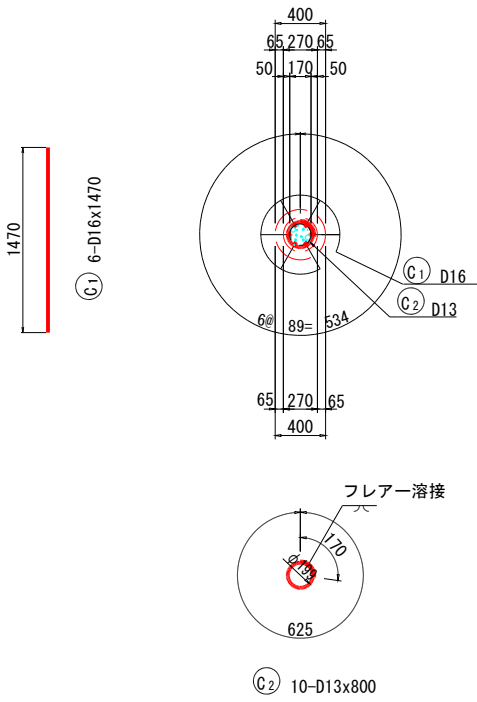
(杭1本当たり)

杭頭補強筋 (SD345)							
種 別	径	長 さ	本 数	単位質量	一本当り質量	質 量	摘 要
杭1本当り							
C1	D16	1470	6	1.56	2.29	14	
C2	D13	800	10	0.995	0.80	8	○
						22	kg
D16		14	kg				
D13		8	kg				
合 計		22	kg				
種 別		杭 径 (mm)	規 格	長 さ (mm)	本 数 (本)	摘 要	
上 杭	PHC杭	φ 400	A 種	5000	1		
杭頭中詰めコンクリート							
$V = \pi / 4 \times 0.270 \times 0.270 \times 1.100 = 0.06 \text{ m}^3$							

材料集計表

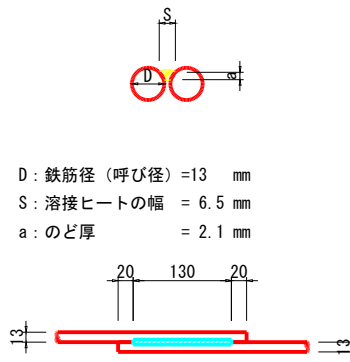
(杭4本当たり)

項目	単位	数量	摘要
杭頭補強鉄筋	SD345	D16	kg 56
	SD345	D13	kg 32
	SD345	合計	kg 88
上杭	PHC杭 φ400	A種 L=5000mm	本 4
杭頭中詰めコンクリート	$\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$	m^3	0.24

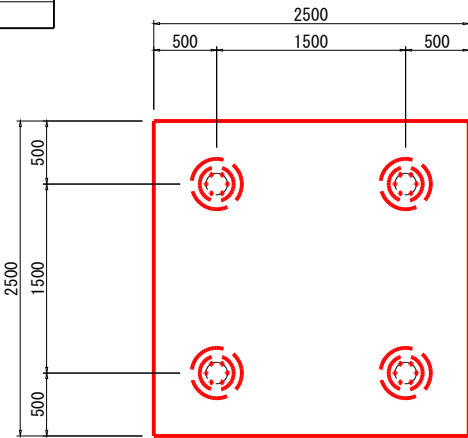


フレアー溶接詳細図

S=1:5 (A1版)



杭配置図



使用材料一覧表

コンクリート (杭)	$\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$
鉄筋	SD345

実施図

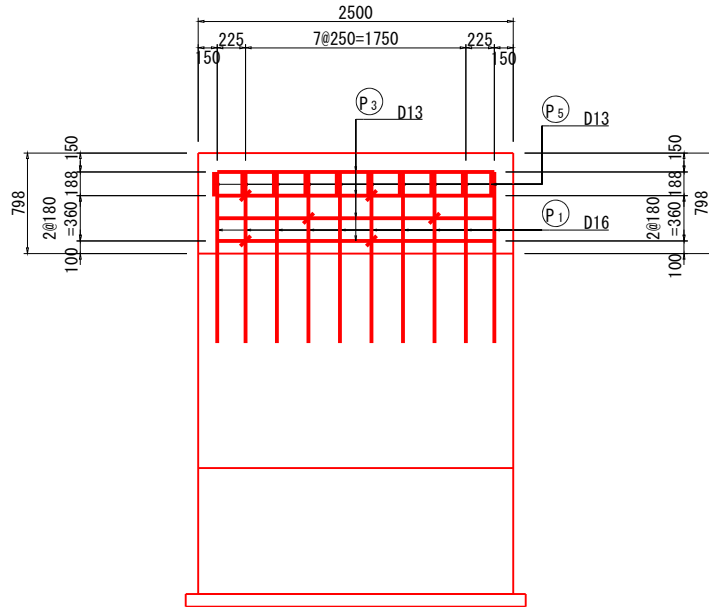
令和8年度（環境整備行為）東部アウトドア拠点整備事業入道橋架替工事			
番号	19/33	A1橋台PHC杭詳細図	縮尺 図示
安曇野市 明科中川手			
龍門測公園 人道橋			
設計会社			
測量会社			
調査会社			
安曇野市役所			

A2橋台配筋図(1)

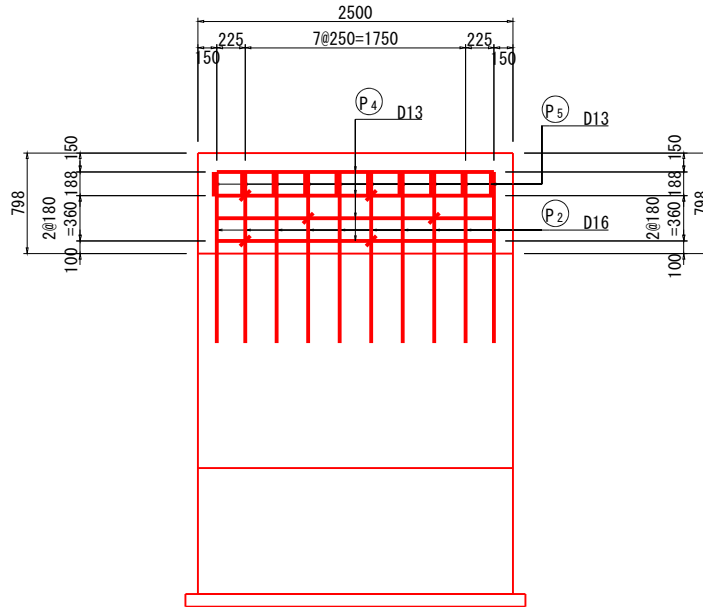
S=1:30 (A1版)

S=1:60 (A3版)

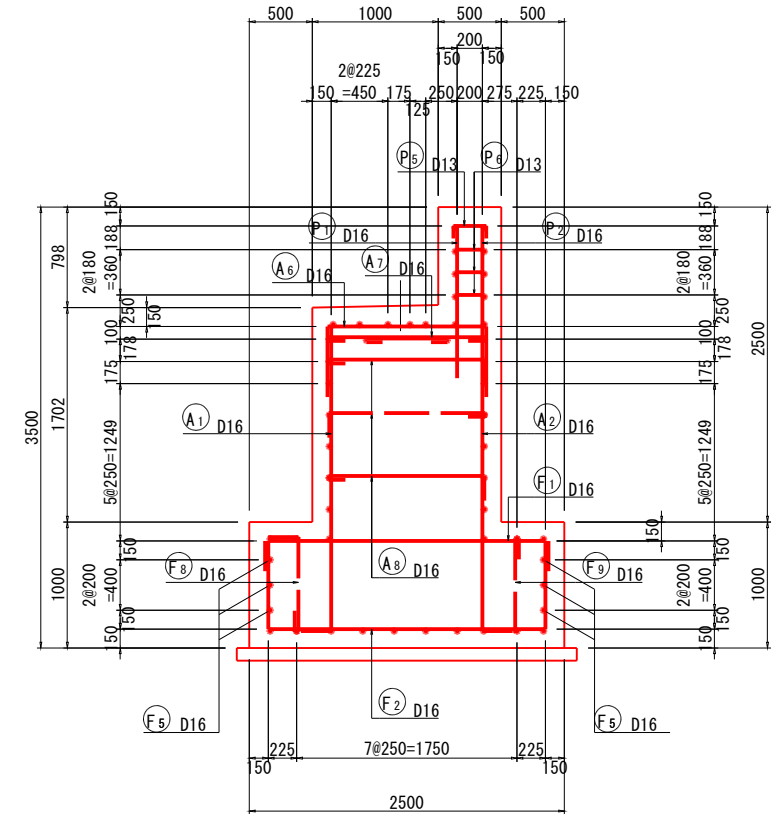
1 - 1



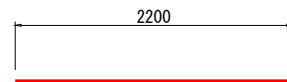
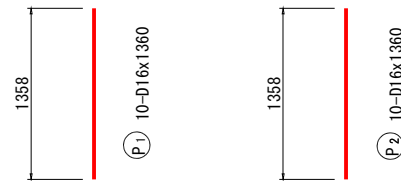
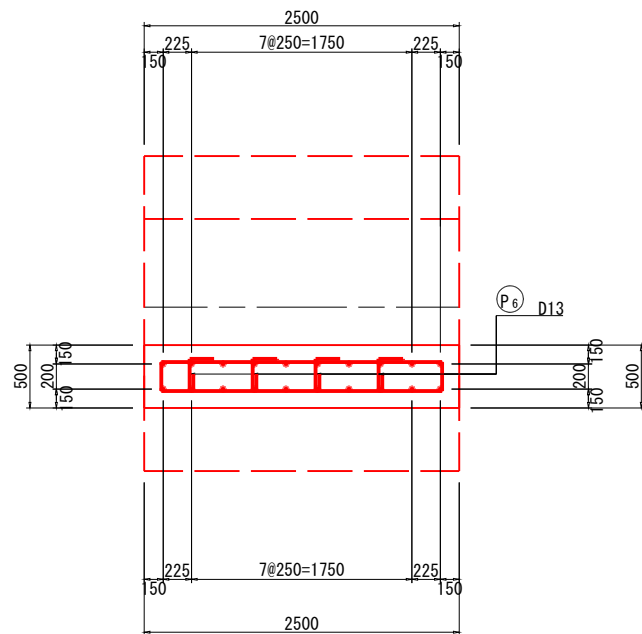
2 - 2



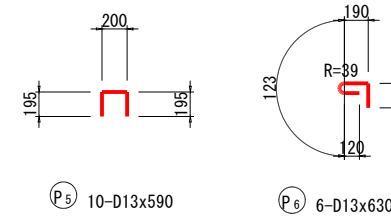
4 - 4



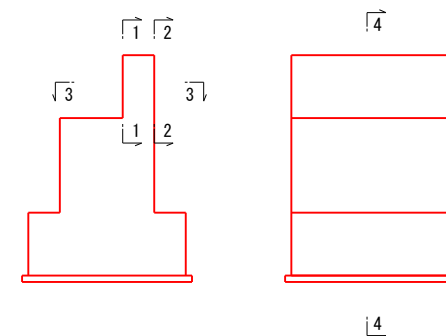
3 - 3



P4 4-D13x2200



位置図



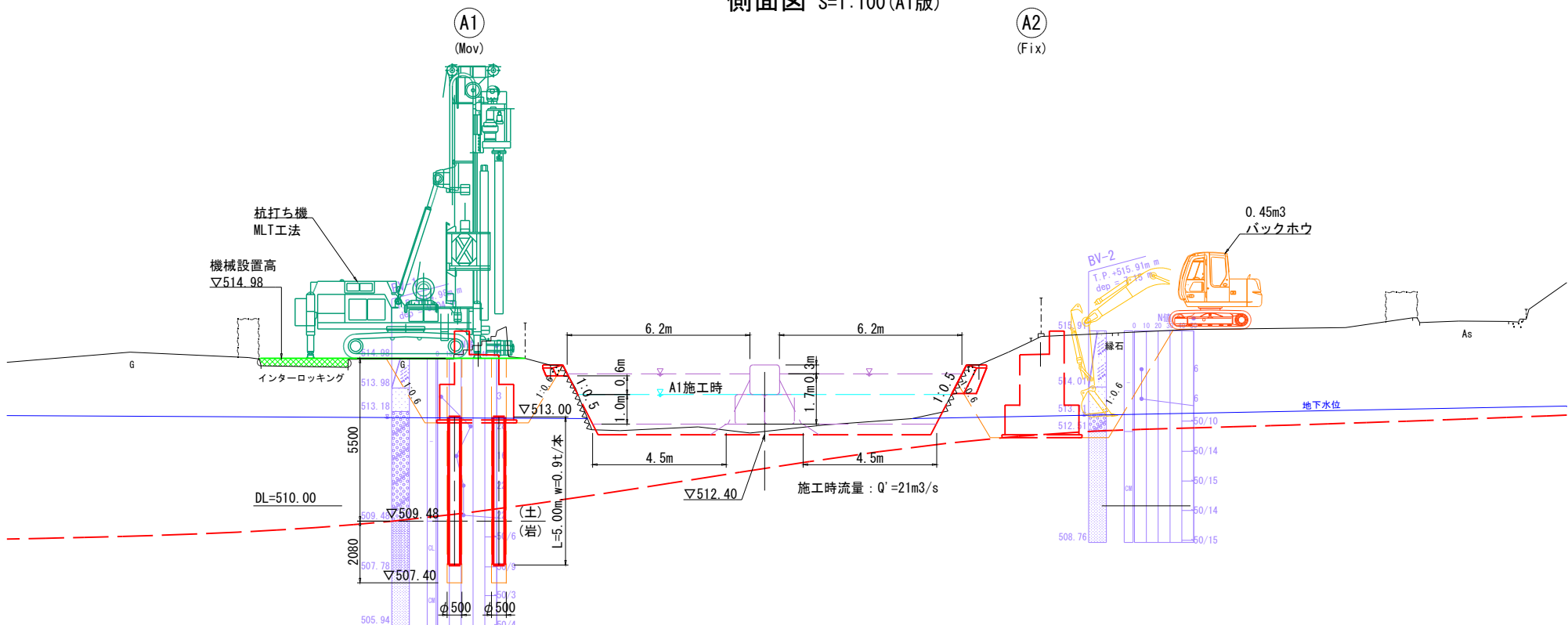
使用材料一覧表

コンクリート	$\sigma_{ck}=24N/mm^2$
鉄筋	SD345

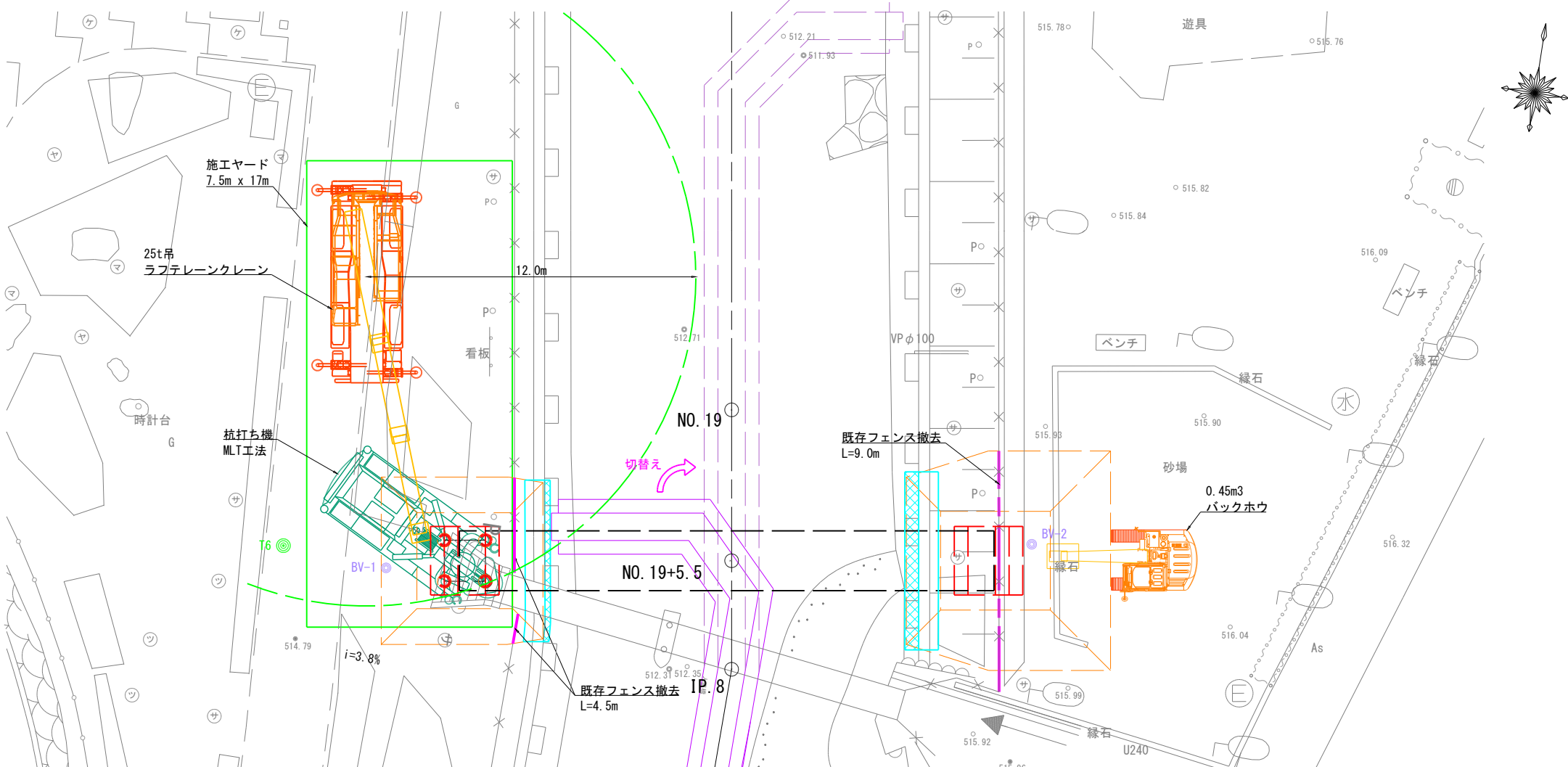
実 施 図			
令和6年度（関係員担任）：東部アウトラップ橋点整備事業入道橋架設工事			
番号	20 / 33	A2橋台配筋図(1)	縮尺 図示
安曇野市 明科中川手			
龍門測公園 人道橋			
設計会社			
測量会社			
調査会社			
安 曇 野 市 役 所			

下部工施工計画図(案)

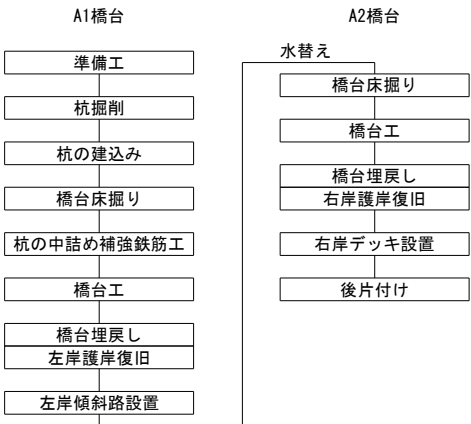
側面図 S=1:100 (A1版)



平面図 S=1:100 (A1版)



施工フロー



(参考) 25tラフテレーンクレーン定格総重量 (単位t)

ブーム長さ (m) 作業半径 (m)	アウトリガ中間張出 (3.6m)			全周
	9.35	16.4	23.45	30.5
2.5	25.0	15.0	12.0	
3.0	25.0	15.0	12.0	
3.5	19.5	15.0	12.0	8.0
4.0	14.8	15.0	12.0	8.0
4.5	11.8	12.7	12.0	8.0
5.0	9.8	10.5	10.6	8.0
5.5	8.1	8.8	9.0	8.0
6.0	6.9	7.6	7.7	7.5
7.0	5.9	6.5	6.7	6.8
8.0		5.7	5.9	6.0
9.0		4.5	4.6	4.7
10.0		3.6	3.75	3.8
11.0		2.9	3.05	3.1
12.0		2.4	2.5	2.6
13.0		1.95	2.1	2.15
14.0		1.6	1.75	1.8
15.0		1.45	1.6	1.65
16.0			1.45	1.5
17.0			1.2	1.25
18.0			1.0	1.05
19.0			0.8	0.85
20.0			0.65	0.7
21.0			0.5	0.55
22.0				
24.0				
A (°)	0~84			

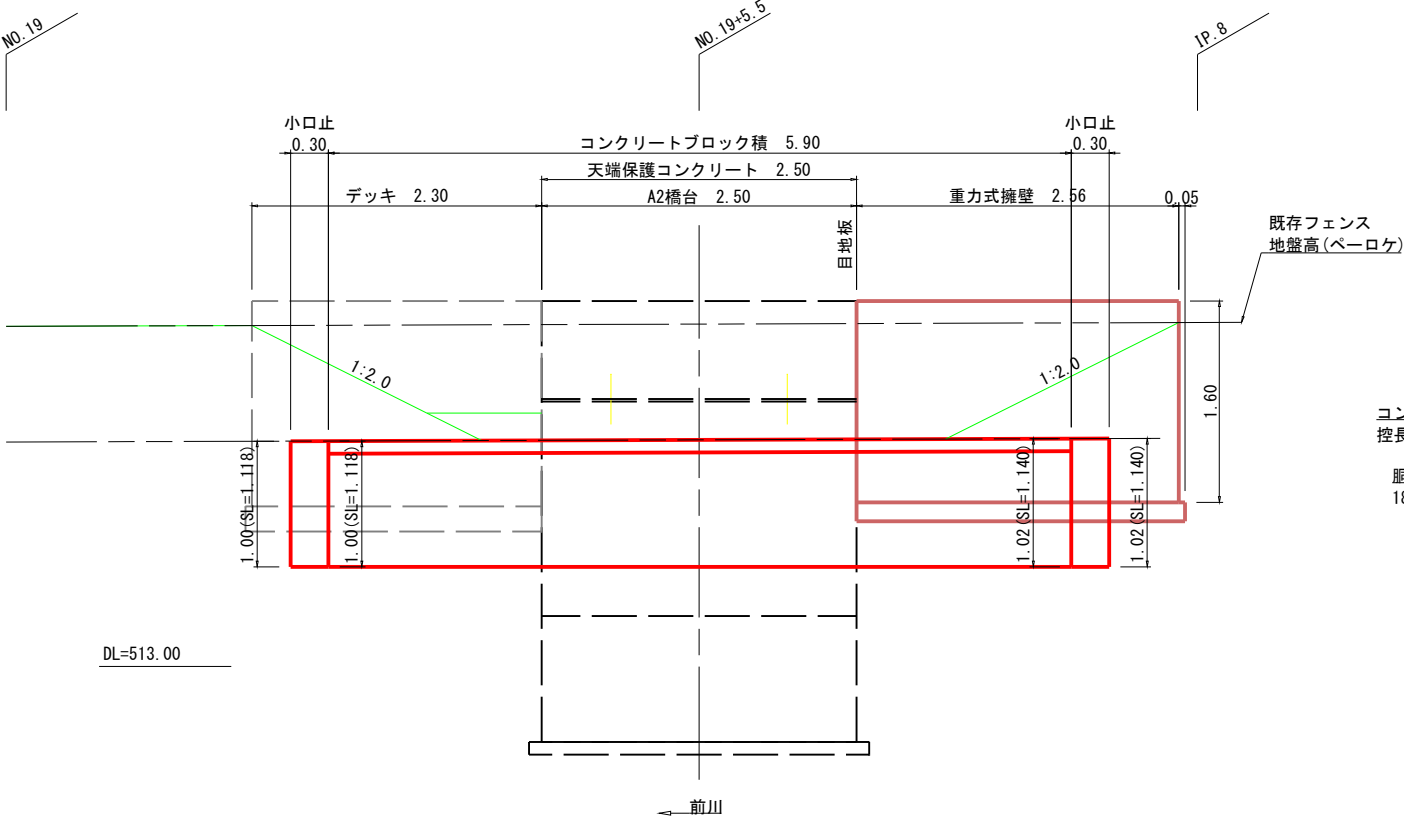
※ A : ブーム角度の範囲 (無負荷時)
※PCH杭吊り重量 : 0.9 (t/本)+0.24 (t, フック重量) =1.14 (t)
＜【最大張出, 作業半径12.0m】定格荷重 : 2.4 (t) . . . OK

実 施 図			
令和8年度（債務負担行為）東部アウトドア拠点整備事業入道橋新設工事			
番号	23 / 33	下部工施工計画図(案)	縮尺 1:100
安曇野市 明科中川手			
龍門測公園 人道橋			
設計会社			
測量会社			
調査会社			
安曇野市役所			

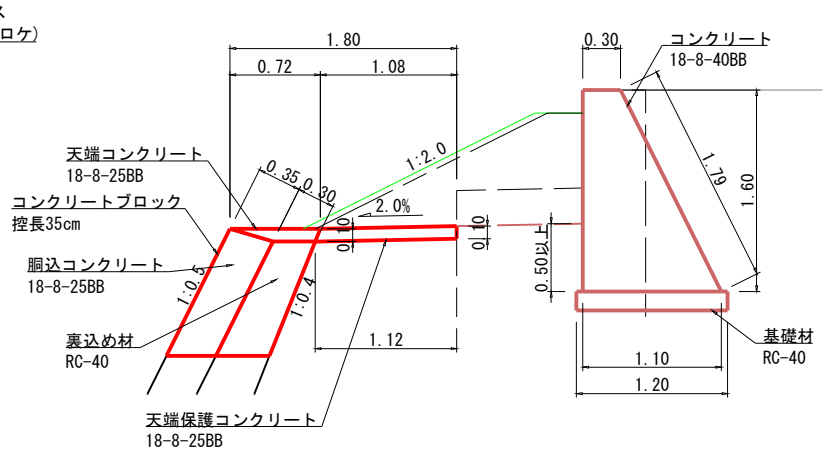
護岸工展開図

S=1:30 (A1版)
S=1:60 (A3版)

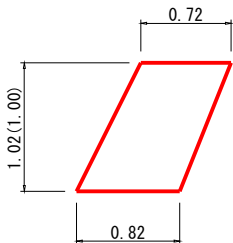
右岸護岸工展開図



右岸護岸工断面図

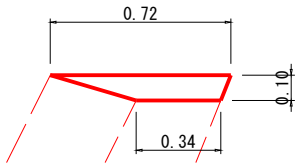


右岸小口止め

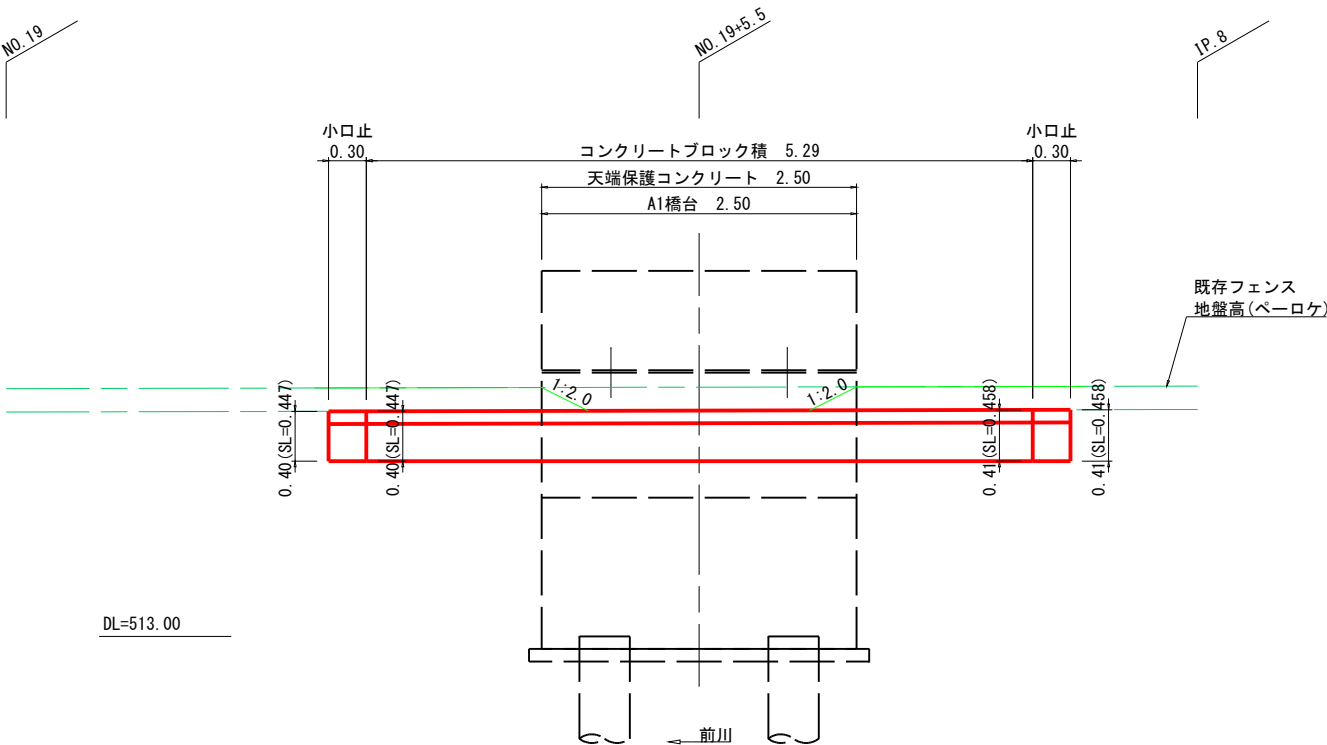


※ () 内は下流端の値

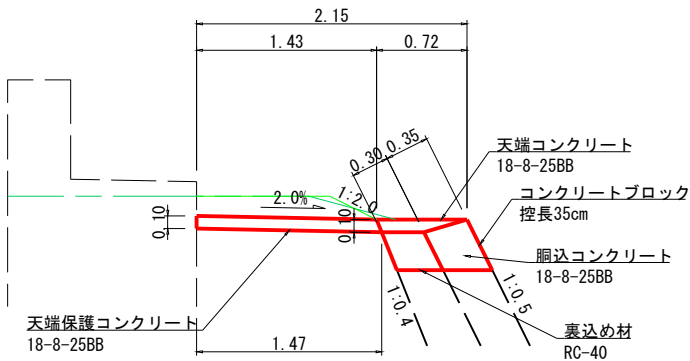
天端工詳細図 S=1:15



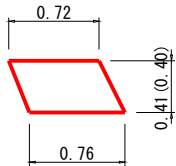
左岸護岸工展開図



左岸護岸工断面図



左岸小口止め



※ () 内は下流端の値

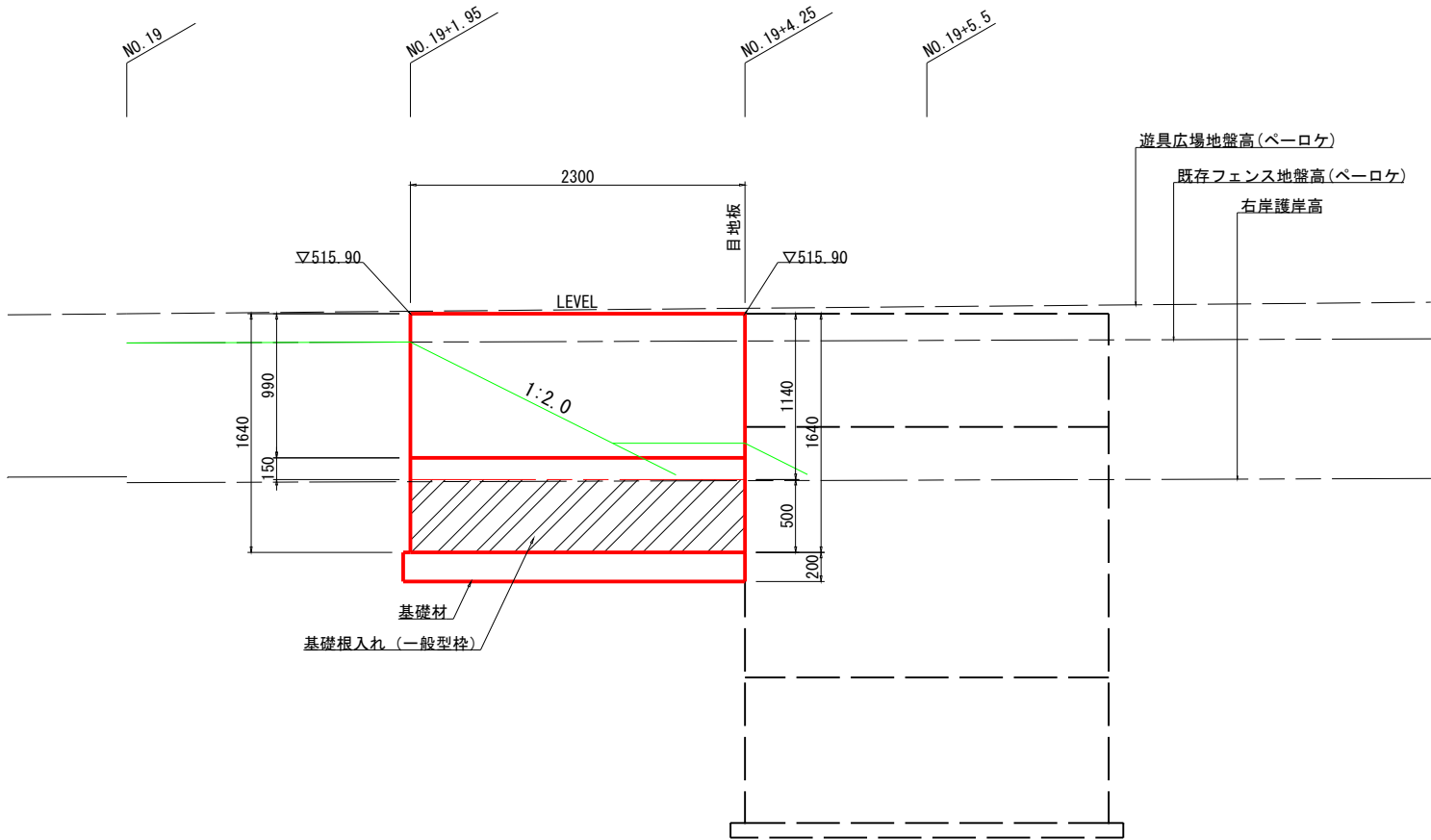
- 注記)
- 法覆護岸工は掘削影響範囲の原形復旧とする。事前に形状確認を行うこと。
 - 右岸重力式擁壁の上流端は、掘削時に既存構造物との離隔を確認し、必要に応じて施工延長の延伸など、監督員と協議のうえ決定すること。

実施図			
令和8年度（後援費提供）東部アクトピア拠点整備事業入道橋新設工事			
番号	24/33	護岸工展開図	縮尺 図示
安曇野市 明科中川手			
龍門測公園 人道橋			
設計会社			
測量会社			
調査会社			
安曇野市役所			

右岸デッキ構造図

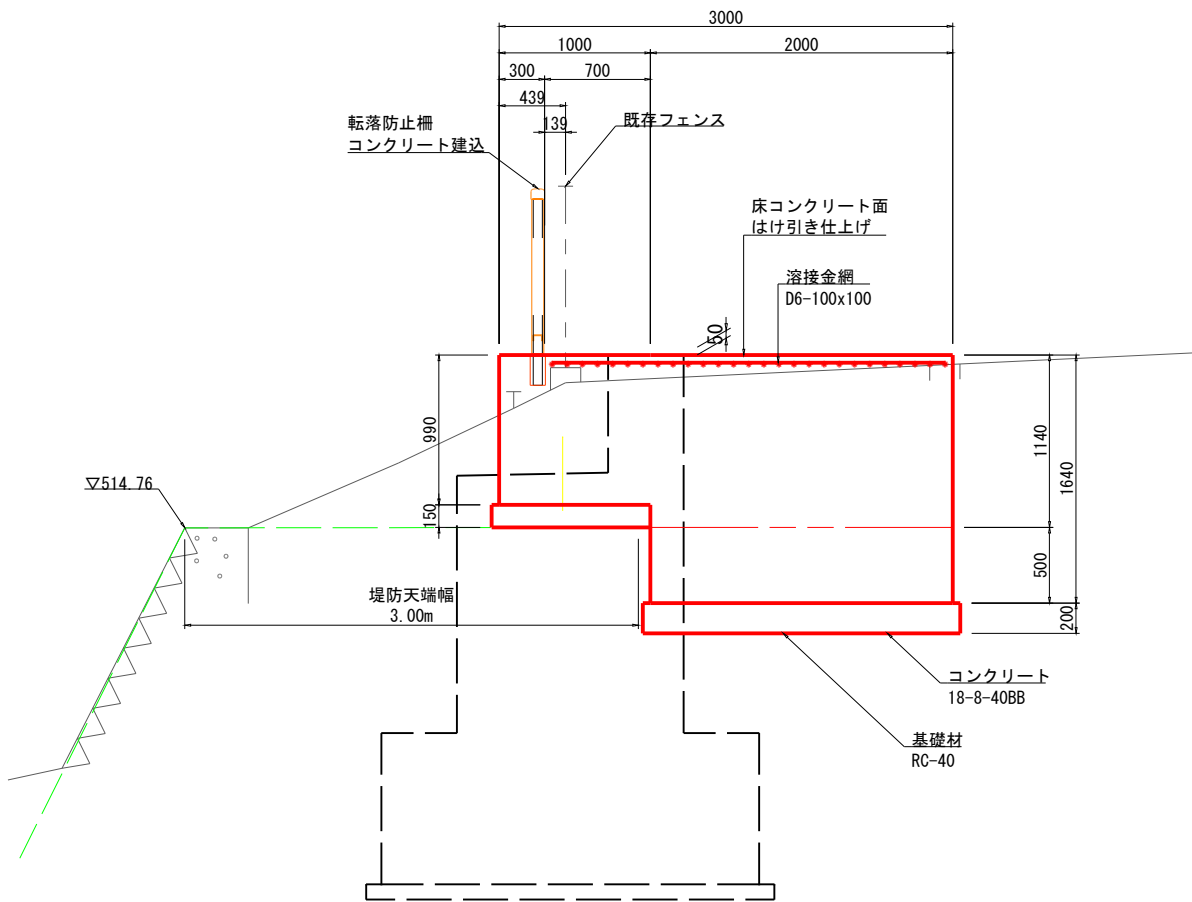
S=1:25 (A1版)
S=1:50 (A3版)

展開図

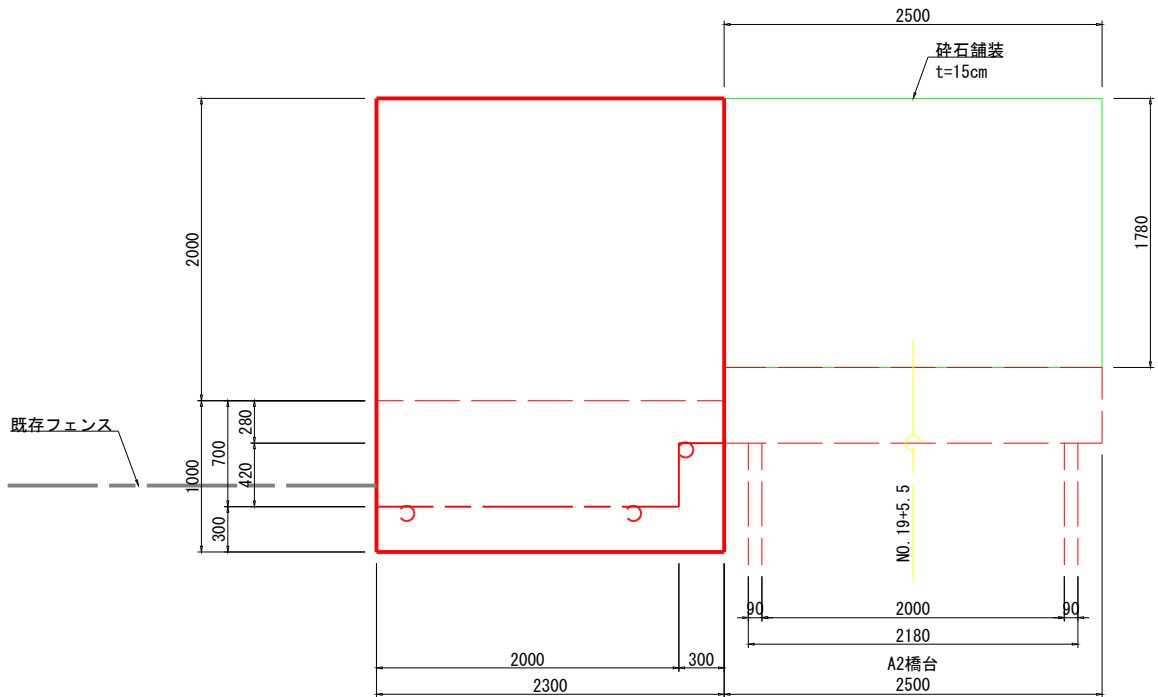


断面図

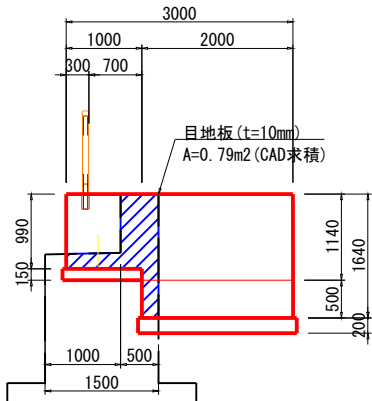
NO. 19+5.5



平面図



目地詳細 S=1:50 (A1版)



- 注記)
- 橋梁と園路の取付け構造は、別業務である公園基本設計にて詳細検討を要する。
 - 路面のひびわれ防止を目的とした溶接金網は、全有効幅員に敷設するものとし、純かぶりを40mm以上確保すること。
 - コンクリート躯体打設の際、基礎根入れ部以外は化粧型枠を使用するものとし、意匠は監督員との協議により決定すること。

実施図			
令和8年度（債務負担行為）東部アウトドア拠点整備事業人遊橋架設工事			
番号	26 / 33	右岸デッキ構造図	縮尺 図示
安曇野市 明科中川手			
龍門測公園 人遊橋			
設計会社			
測量会社			
調査会社			
安曇野市役所			

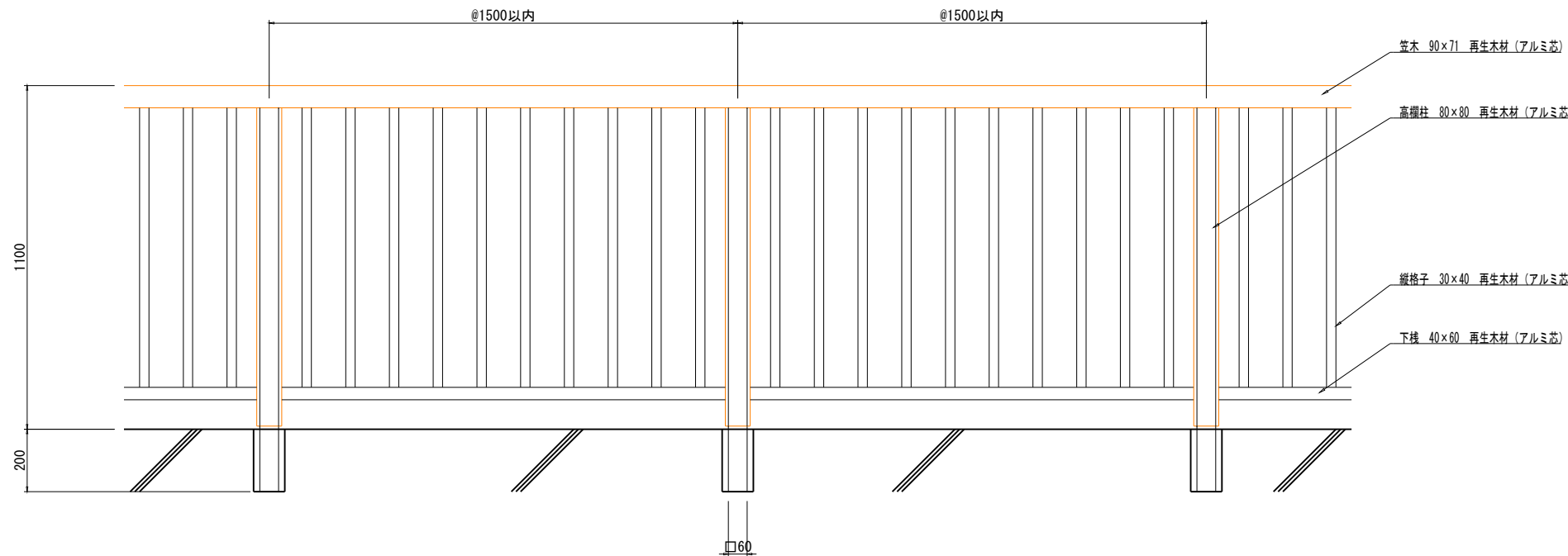
転落防止柵構造図

S=1:10 (A1版)

S=1:20 (A3版)

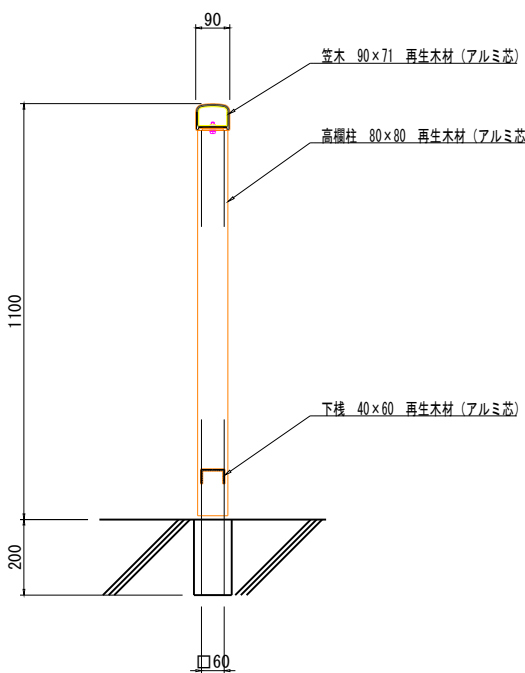
標準立面図

～右岸デッキ部～



標準断面図

～右岸デッキ部～



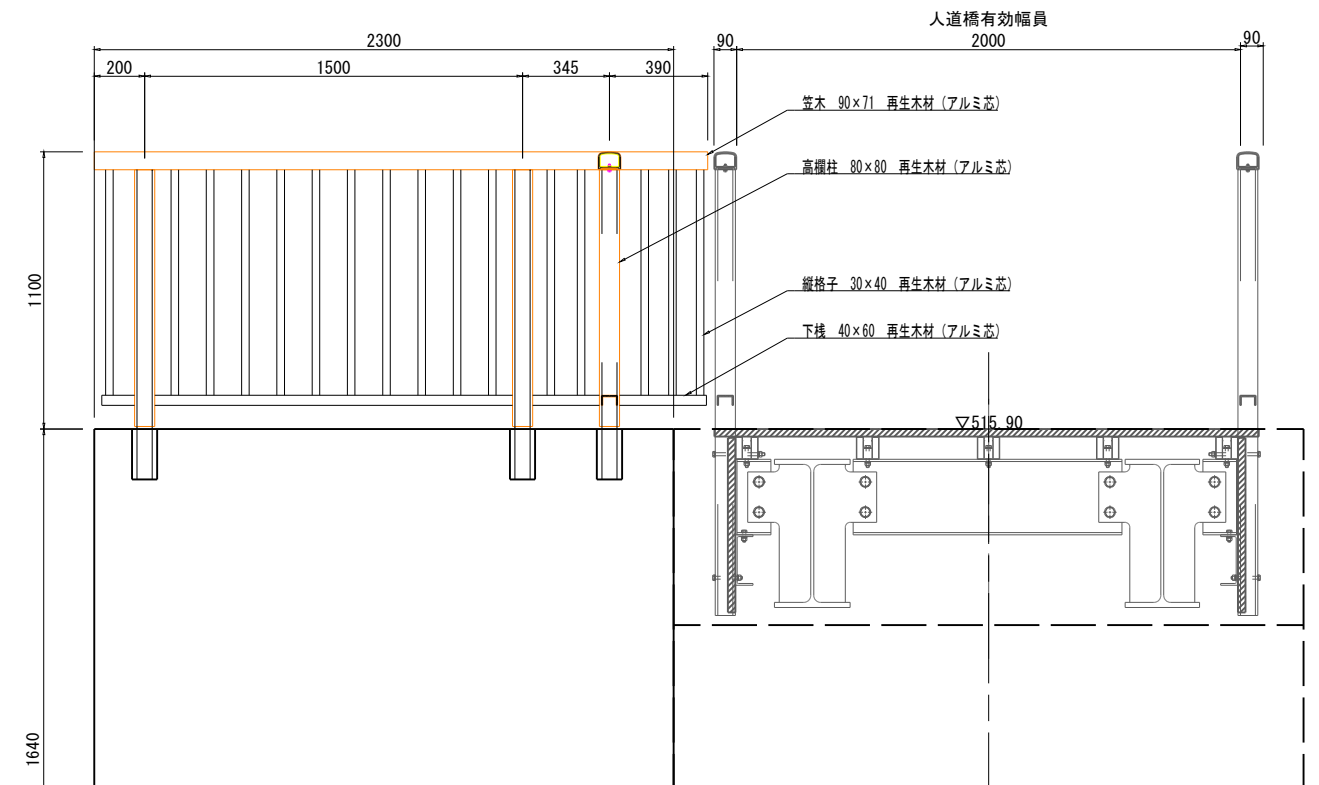
xt15: <特記仕様>

- 高欄の仕様は下記の通りとする。
高欄柱: A6005C-T5再生木材表層
笠木・縦格子・下横: A6063-T5再生木材表層の上、芯材アルマイト処理(シルバー色)
- 製品は、SPL表示認定企業で製造された製品とする。
- 製品は、(一社)日本公園施設業協会・団体賠償責任保険に加入した製品とする。
- 高欄柱建込み用孔はφ100以上とする。
- 細部構造(手すり端部の点字など)は「道路移動等円滑化基準」に準ずるとともに、監督員との協議により決定すること。

実施 図				
令和8年度（債務負担行為）東部アウトドア拠点整備事業人造橋架設工事				
番号	27 / 33	転落防止柵構造図	縮尺	1:10
安曇野市 明科中川手				
龍門淵公園 人道橋				
設計会社				
測量会社				
調査会社				
安曇野市役所				

S=1:15 (A1版)
S=1:30 (A3版)

立面図



Technical drawing of a wooden structure, likely a fence or screen, showing dimensions and material specifications.

Dimensions:

- Overall width: 3000
- Section width: 1000
- Section depth: 2000
- Section depth (inner): 2700
- Height: 1100
- Top section width: 90
- Top section depth: 420

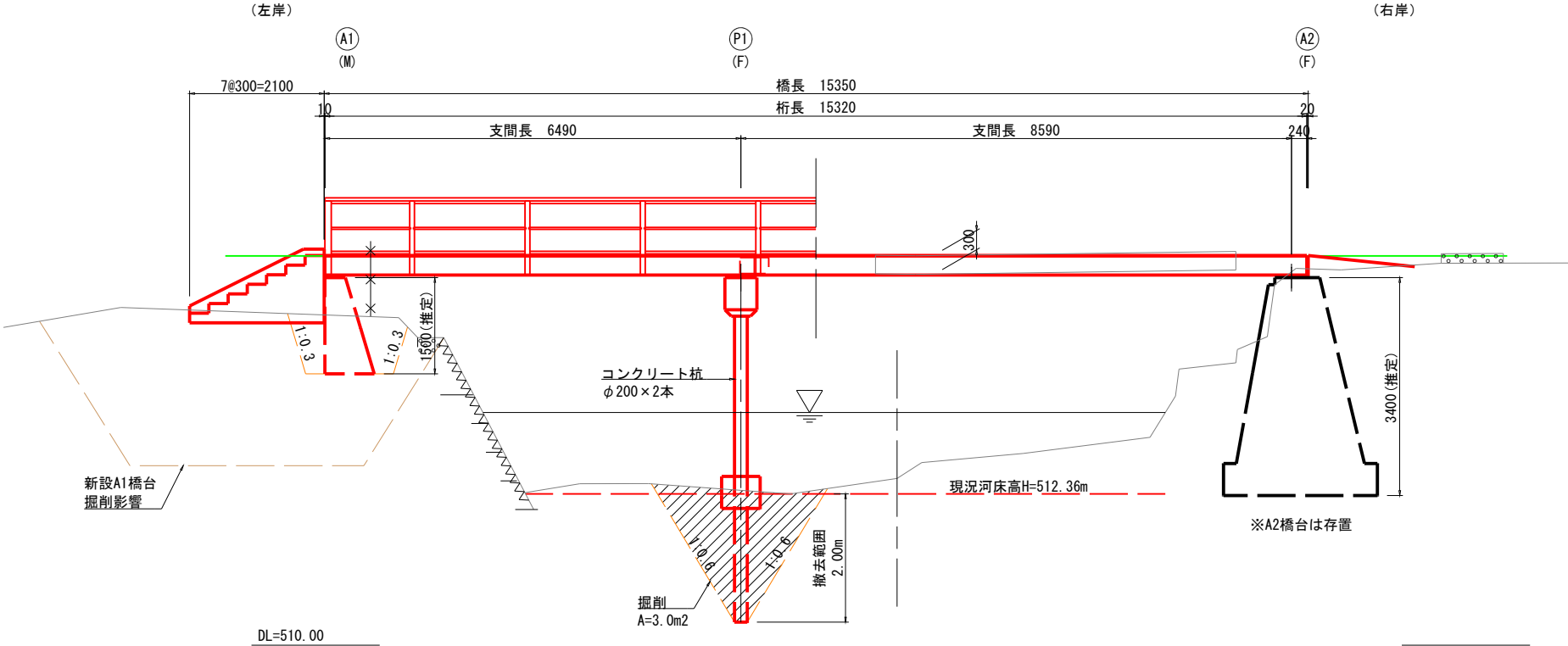
Material Specifications:

- 笠木 90×71 再生木材 (アルミ芯)
- 高欄柱 80×80 再生木材 (アルミ芯)
- 縦格子 30×40 再生木材 (アルミ芯)
- 下横 40×60 再生木材 (アルミ芯)

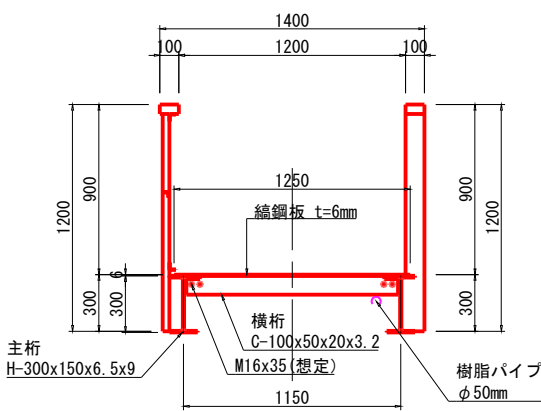
実施図 令和8年度（債務負担行為）東部アフトドA地点整備事業人道橋架替工事			
番号	29 / 33	右岸乾落防止柵割付図	縮尺 1:15
安曇野市 明科中川手			
龍門湖公園 人道橋			
設計会社			
測量会社			
調査会社			
安曇野市役所			

旧橋撤去工図(1)

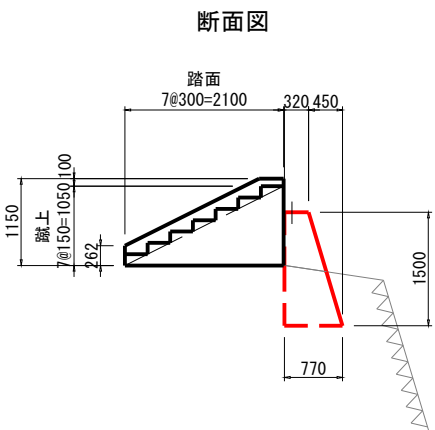
側面図 S=1:50 (A1版)



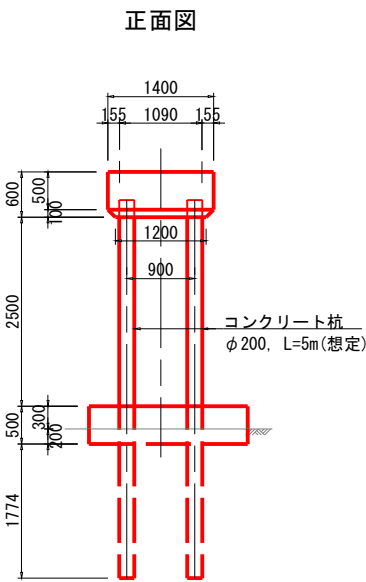
断面図 S=1:20 (A1版)



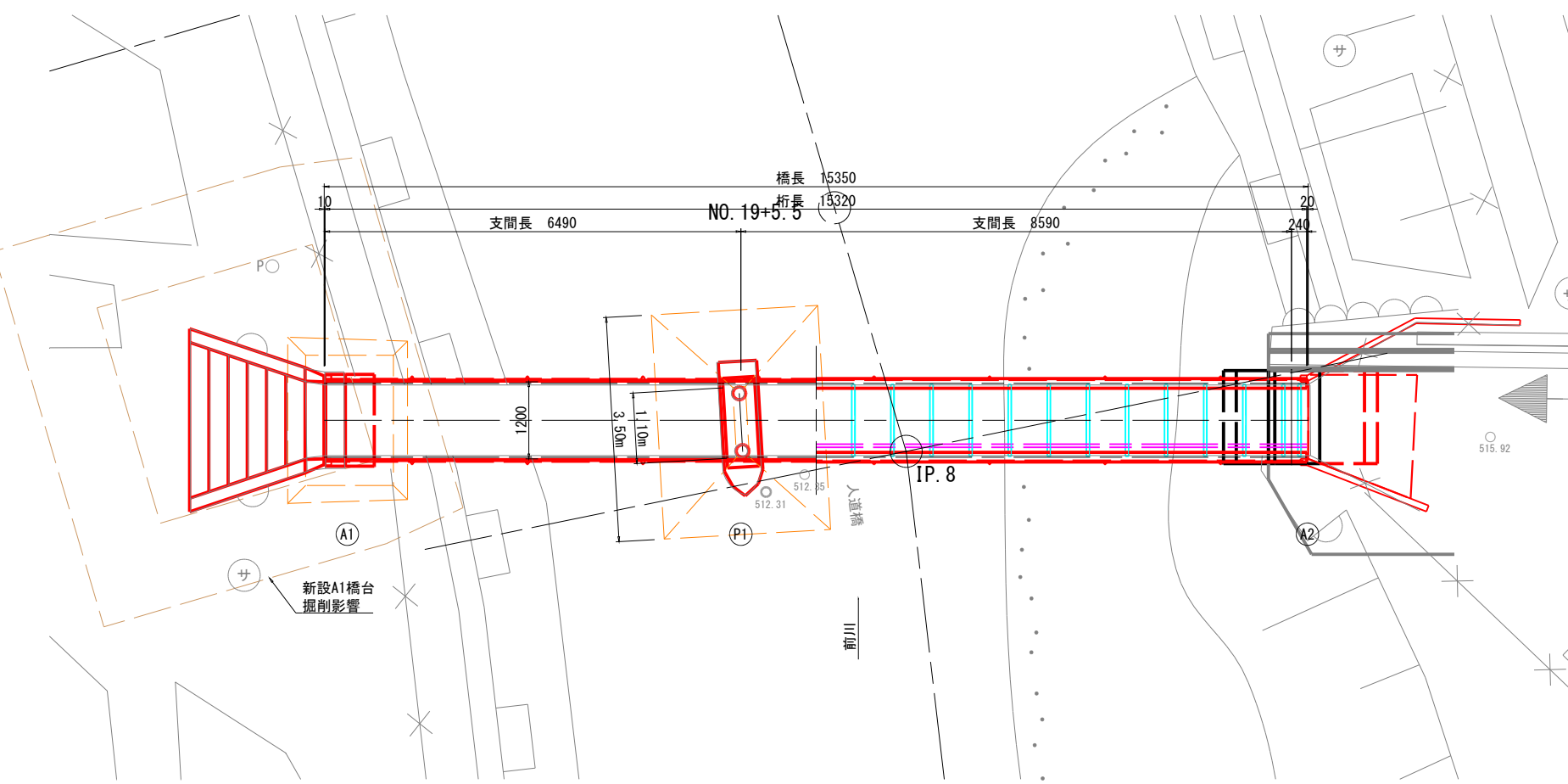
A1橋台構造図 S=1:50 (A1版)



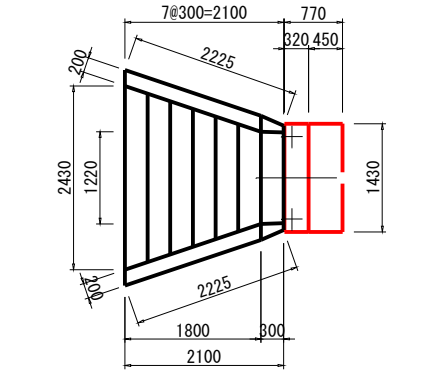
P1橋脚構造図 S=1:50 (A1版)



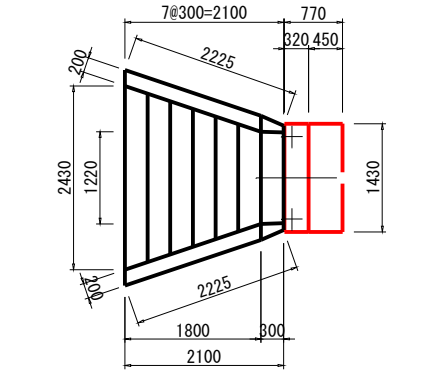
平面図 S=1:50 (A1版)



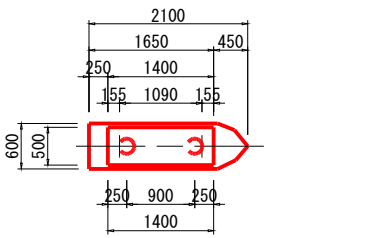
断面図



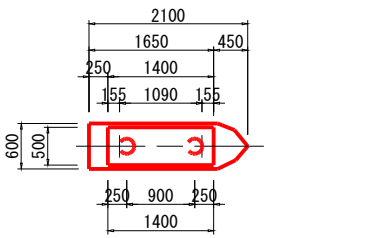
平面図



断面図



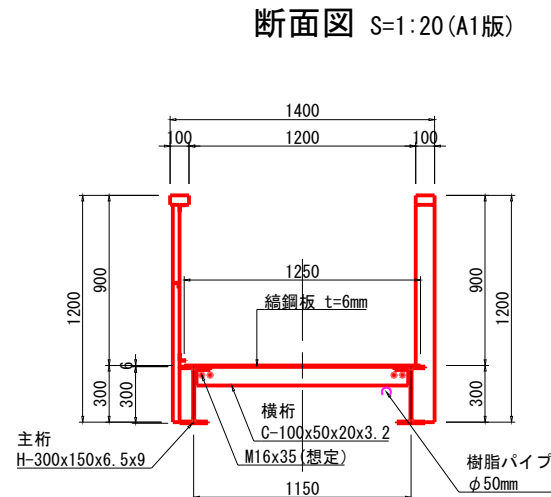
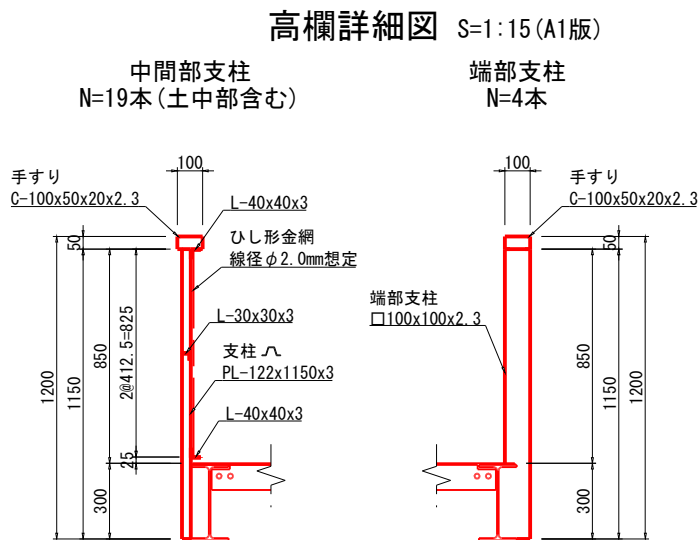
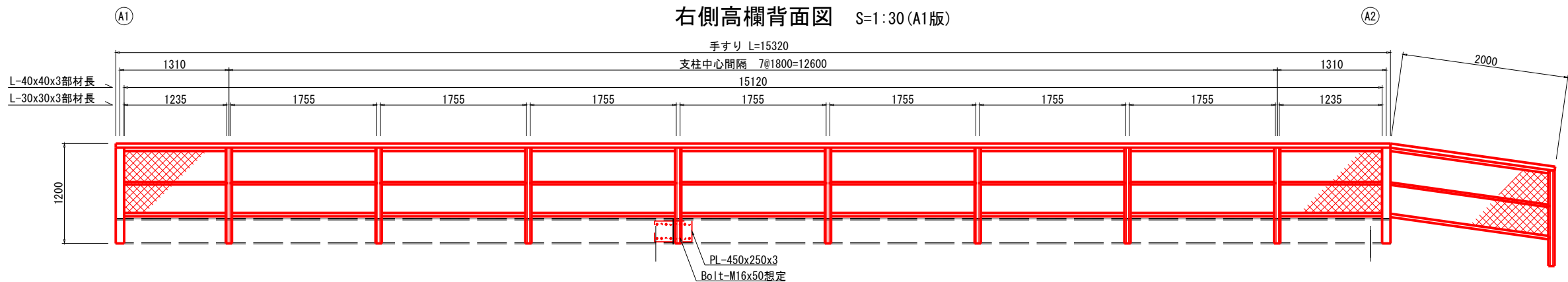
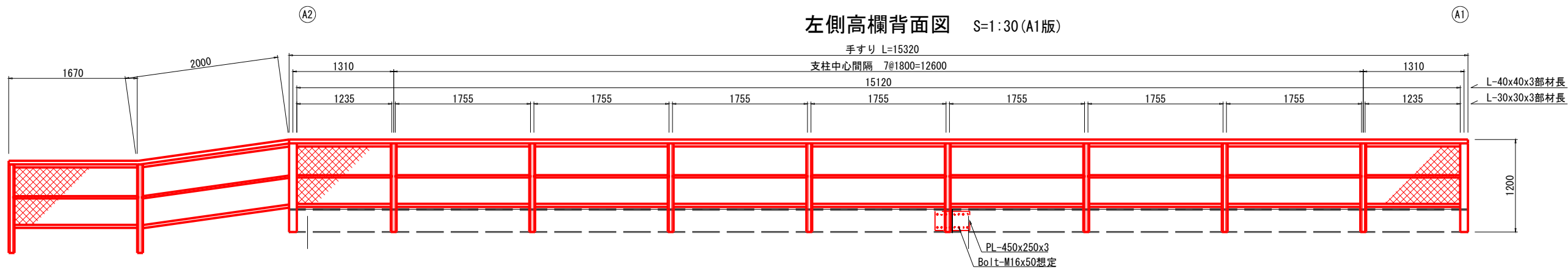
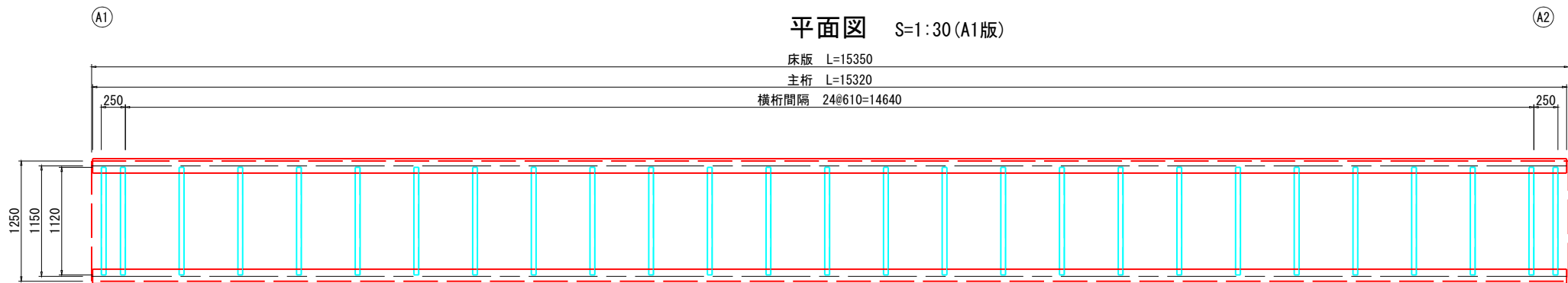
平面図



実施図

令和8年度(後期)実施(予定) 東部アウトドア拠点整備事業人造橋架替工事			
番号	30/33	旧橋撤去工図(1)	縮尺 図示
安曇野市 明科中川手			
龍門測公園 人造橋			
設計会社			
測量会社			
調査会社			
安曇野市役所			

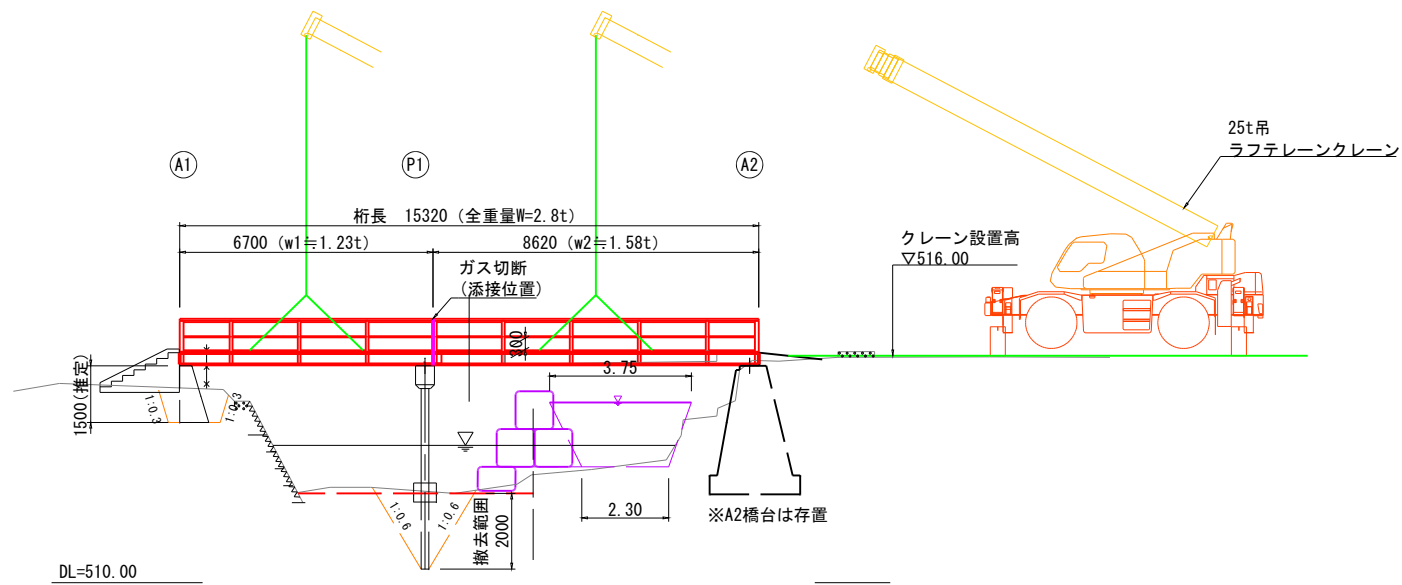
旧橋撤去工図(2)



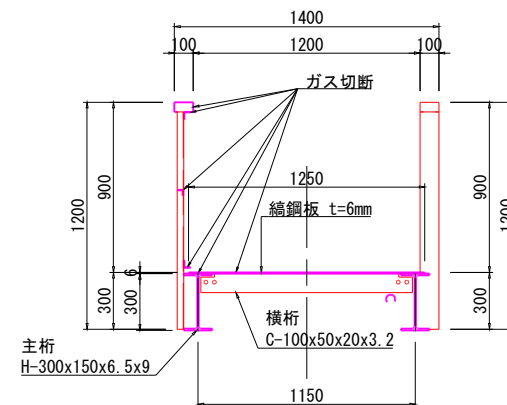
実 施 図			
令和8年度（仮称実施行為）重部アウトライン測定標準事業人選補設計工事			
番号	31 / 33	旧橋撤去工図(2)	縮尺 図示
安曇野市 明科中川手			
龍門測公園 人道橋			
設計会社			
測量会社			
調査会社			
安曇野市役所			

旧橋撤去計画図(案)

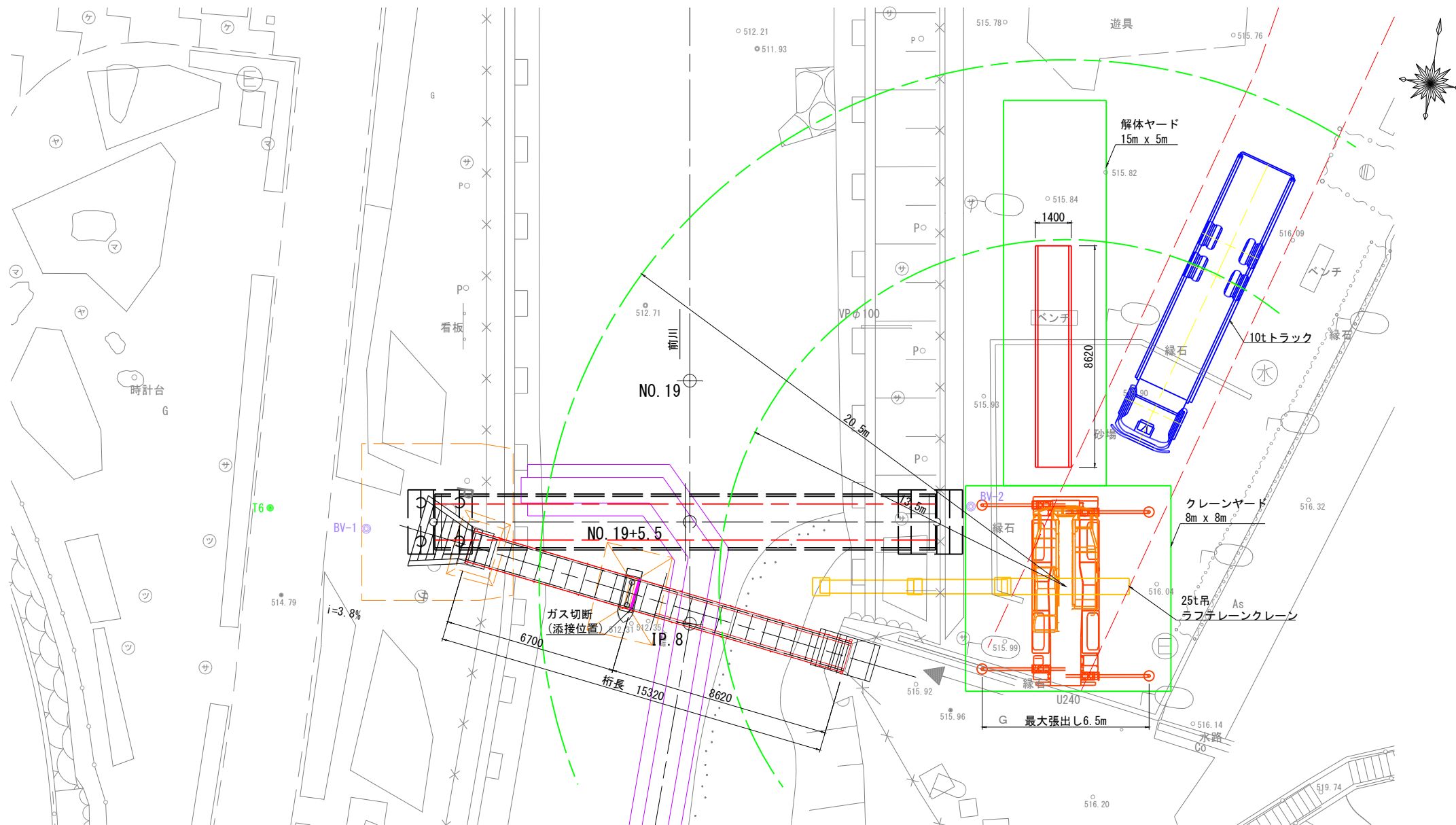
側面図 S=1:100 (A1版)



断面図 S=1:20 (A1版)



平面图 S=1:100 (A1版)



(参考)

25tラフテレーンクレーン定格総重量

(单位t)

	アウトリガ最大張出 (6.5m)			全周
ブーム長さ(m) 作業半径(m)	9.35	16.4	23.45	30.5
2.5	25.0	15.0	12.5	
3.0	25.0	15.0	12.5	
3.5	25.0	15.0	12.5	8.0
4.0	23.5	15.0	12.5	8.0
4.5	21.5	15.0	12.5	8.0
5.0	19.6	15.0	12.5	8.0
5.5	17.8	15.0	12.5	8.0
6.0	16.3	15.0	12.4	8.0
6.5	15.1	15.0	11.7	8.0
7.0		14.0	11.0	8.0
8.0		11.3	9.8	8.0
9.0		9.2	8.8	7.6
10.0		7.5	7.6	6.9
11.0		6.3	6.6	6.3
12.0		5.35	5.6	5.6
13.0		4.6	4.85	4.9
13.5		4.25	4.5	4.6
14.0			4.25	4.3
15.0			3.7	3.8
16.0			3.25	3.4
17.0			2.9	3.0
18.0			2.55	2.65
19.0			2.3	2.4
20.0			2.05	2.15
20.5			1.95	2.0
21.0				1.9
22.0				1.7
24.0				1.35
26.0				1.1
27.9				0.9

※ A : ブーム角度の範囲 (無負荷時)

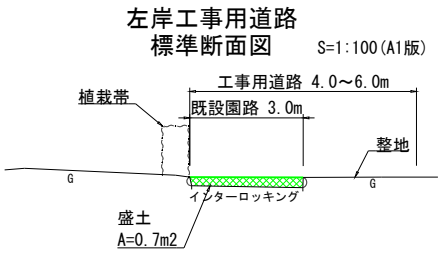
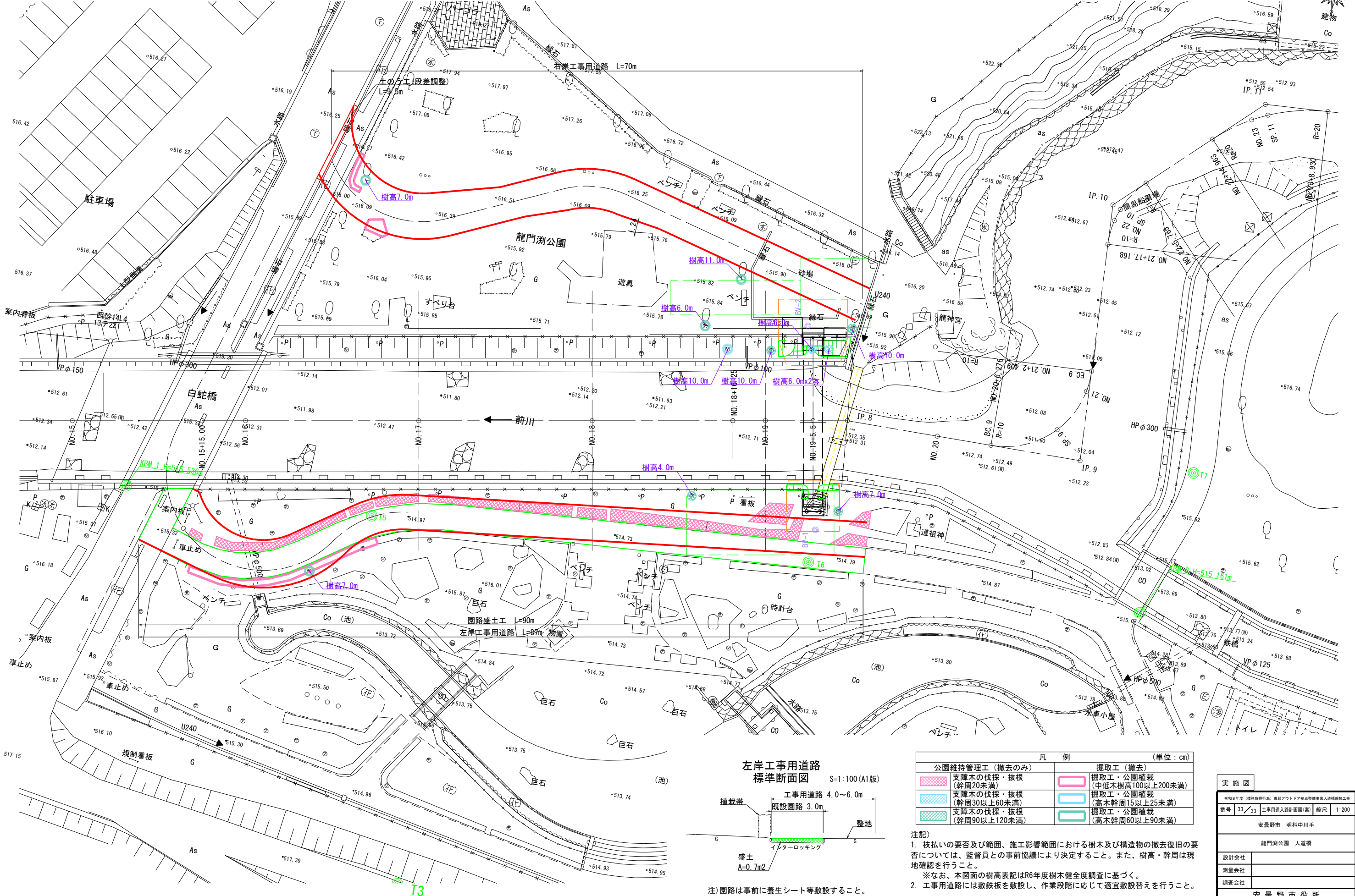
※ブロック1吊り重量：1.23(t/ブロック)+0.24(t,フック重量) =1.47(t)
 <【最大張出，作業半径20.5m】定格荷重：1.95(t)・・・OK

※ブロック2吊り重量：1.58(t/ブロック)+0.24(t,フック重量) =1.82(t)
 <【最大張出，作業半径13.5m】定格荷重：4.25(t)・・・OK

実 施 図

令和 6 年度（愛務員担任）東部アクトランド拠点整備事業人選機架替工事			
番号	32 / 33	旧機撤去計画図(案)	縮尺 図示
安曇野市 明科中川手			
龍門湖公園 人道橋			
設計会社			
測量会社			
調査会社			
安曇野市役所			

工事用進入路計画図(案) S=1:200 (A1版)



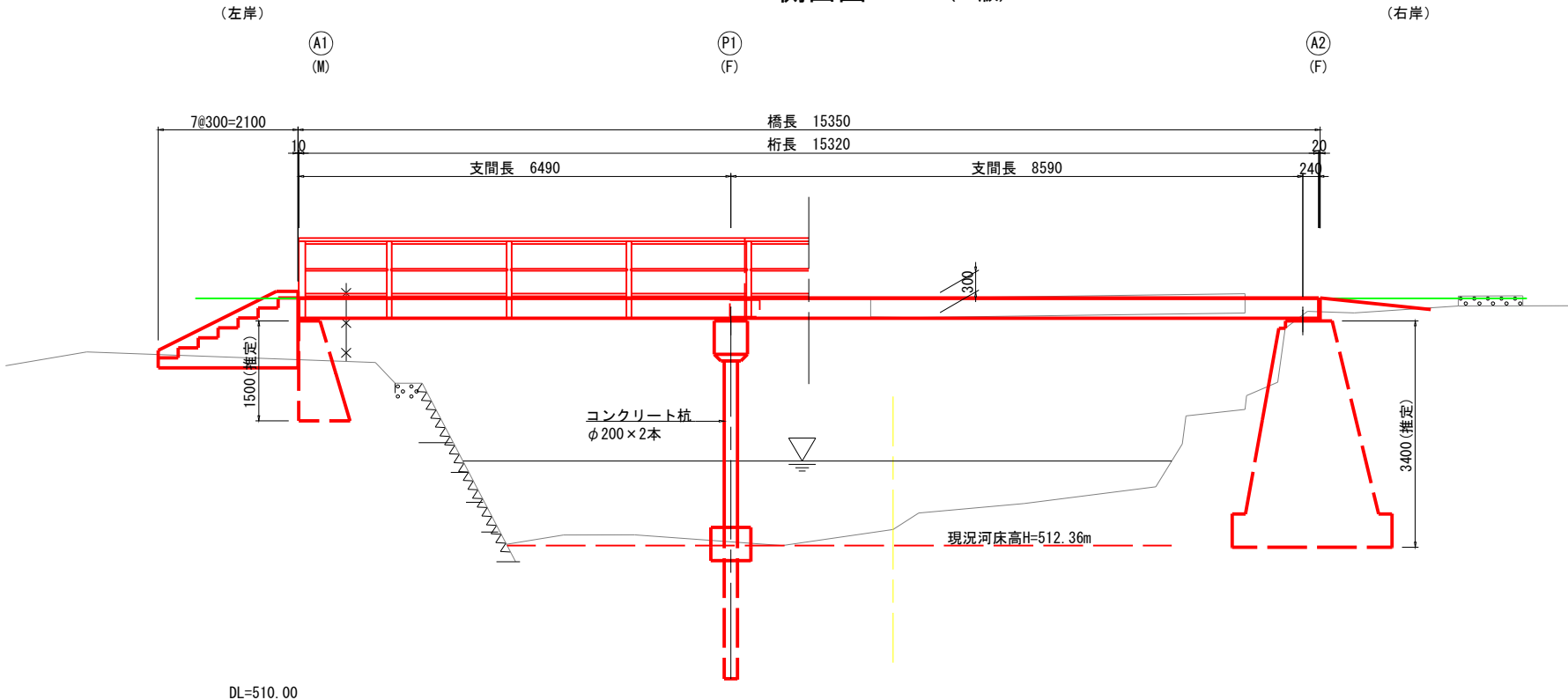
凡 例 (単位: cm)	
公園維持管理工 (撤去のみ)	掘取工 (撤去)
支障木の伐採・抜根 (幹周20未満)	掘取工・公園植栽 (中低木樹高100以上200未満)
支障木の伐採・抜根 (幹周30以上60未満)	掘取工・公園植栽 (高木幹周15以上25未満)
支障木の伐採・抜根 (幹周90以上120未満)	掘取工・公園植栽 (高木幹周60以上90未満)

注記)
1. 枝払いの要否及び範囲、施工影響範囲における樹木及び構造物の撤去復旧の要否については、監督員との事前協議により決定すること。また、樹高・幹周は現地確認を行うこと。
※なお、本図面の樹高表記はR6年度樹木健全度調査に基づく。
2. 工事用道路には敷鉄板を敷設し、作業段階に応じて適宜敷設替えを行うこと。

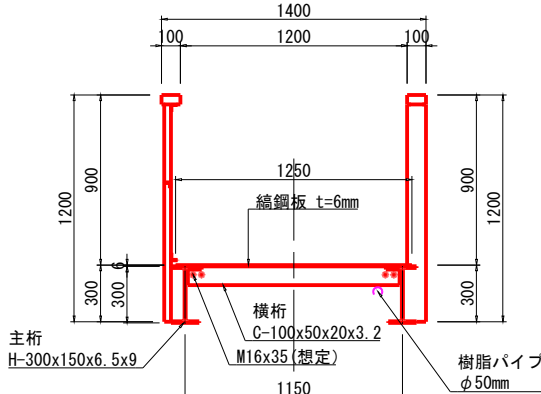
実施図	
令和6年度(債務負担行為) 東部アトピア拠点整備事業人造成果検証工事	
番号	33/33 工事用進入路計画図(案) 縮尺 1:200
安曇野市 明科中川手	
龍門湖公園 人遺橋	
設計会社	
測量会社	
調査会社	
安曇野市役所	

既設人道橋一般図

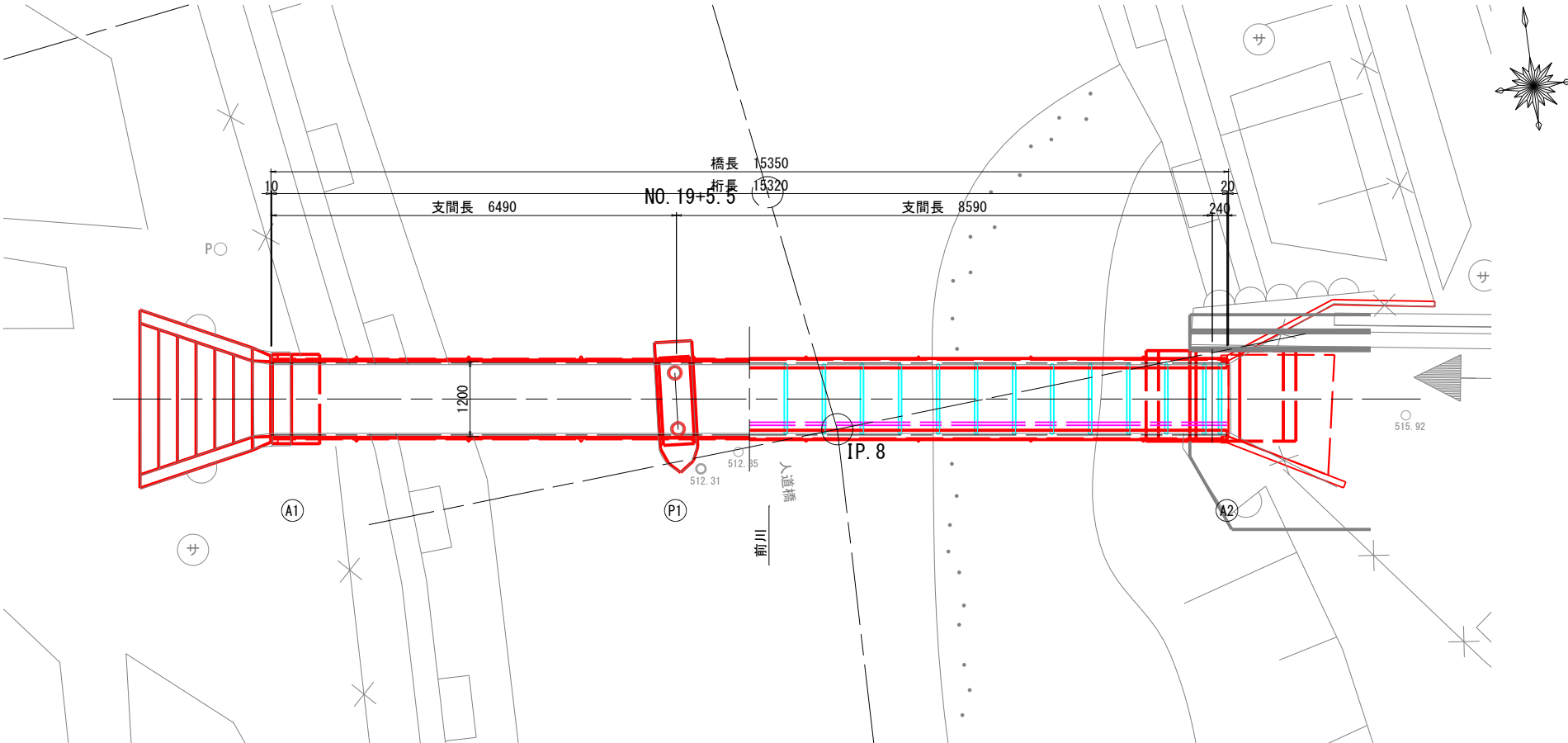
側面図 S=1:50 (A1版)



断面図 S=1:20 (A1版)



平面图 S=1:50 (A1版)



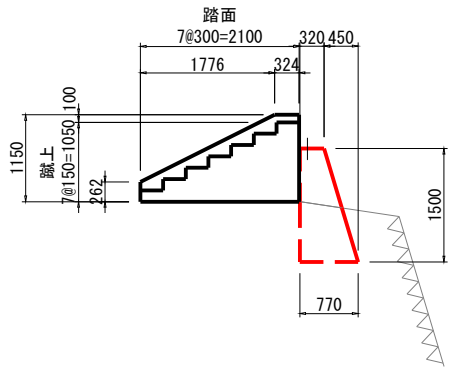
实施图

令和8年度「環境負担低減」東部アクトピア拠点整備事業入選関係工事			
番号	参01/	既設入道橋一般図	縮尺 図示
安曇野市 明科中川手			
龍門測公園 入道橋			
設計会社			
測量会社			
調査会社			
安曇野市役所			

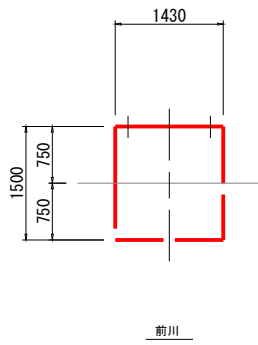
橋台構造一般図 S=1:50 (A1版)

A1橋台

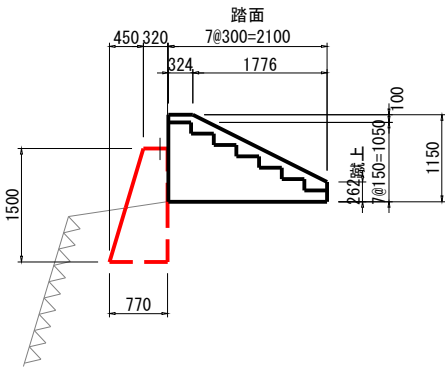
上流側面図



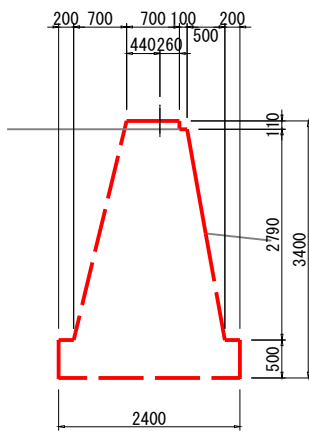
正面図



下流側面図

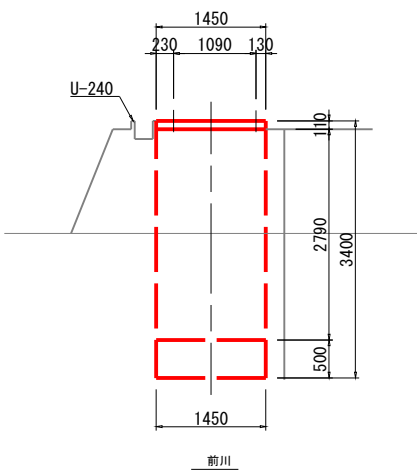


下流側面図

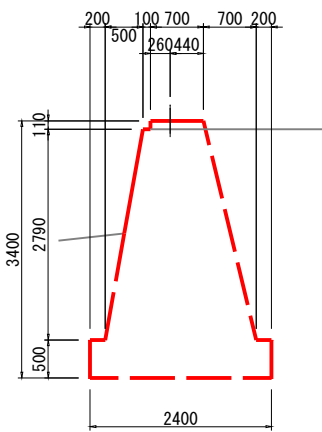


A2橋台

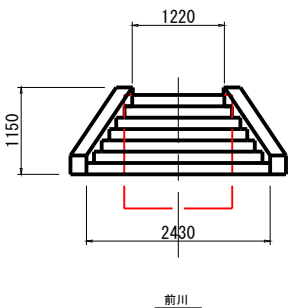
正面図



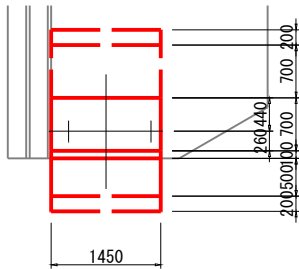
上流側面図



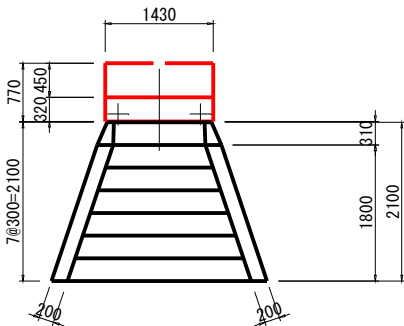
背面図



平面図



平面図



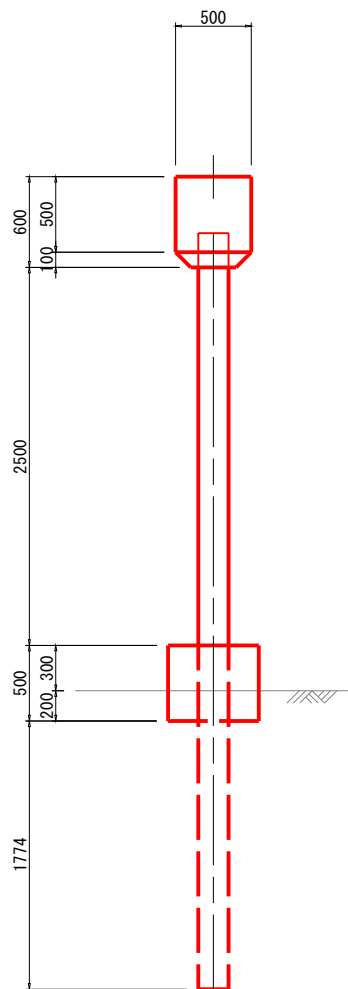
注) 本図面は現地計測に基づき、土中部は推定である。

実施図			
令和5年度（仮称）県道（仮称）市道（仮称）町道（仮称）村道整備事業（仮称）県道（仮称）市道（仮称）町道（仮称）村道整備事業			
番号	参02/ -	橋台構造一般図	縮尺 1:50
安曇野市 明科中川手			
龍門測公園 人道橋			
設計会社			
測量会社			
調査会社			
安曇野市役所			

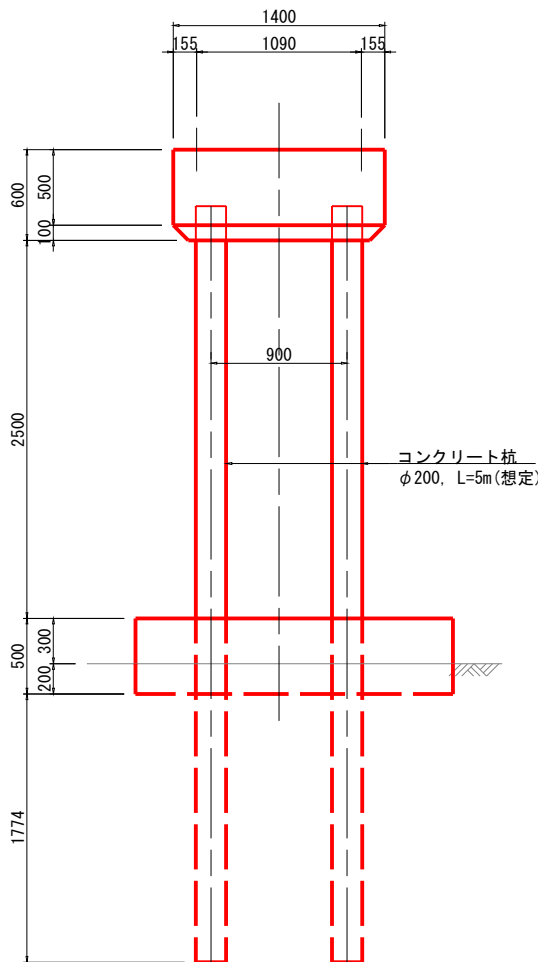
P1橋脚構造一般図 S=1:25 (A1版)

P1橋脚

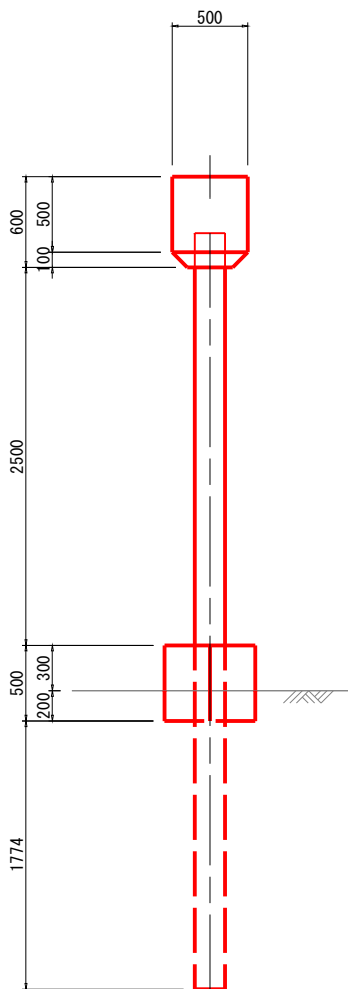
下流側面図



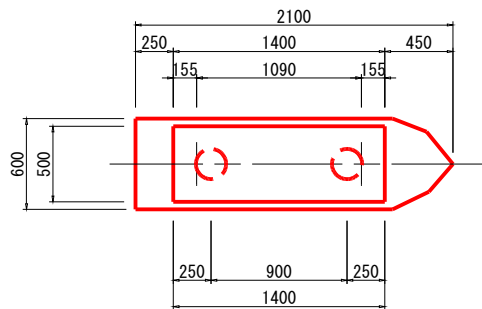
正面図



上流側面図



平面図



注)本図面は現地計測に基づき、土中部は推定である。

実施図				
令和8年度（債務負担行為）東部アウトドア拠点整備事業人道橋架設工事				
番号	参03/-	P1橋脚構造一般図	縮尺	1:25
安曇野市 明科中川手				
龍門測公園 人道橋				
設計会社				
測量会社				
調査会社				
安曇野市役所				

平面図
中流区間 EC. 6~NO. 20

S=1:200 (A1)
S=1:400 (A3)

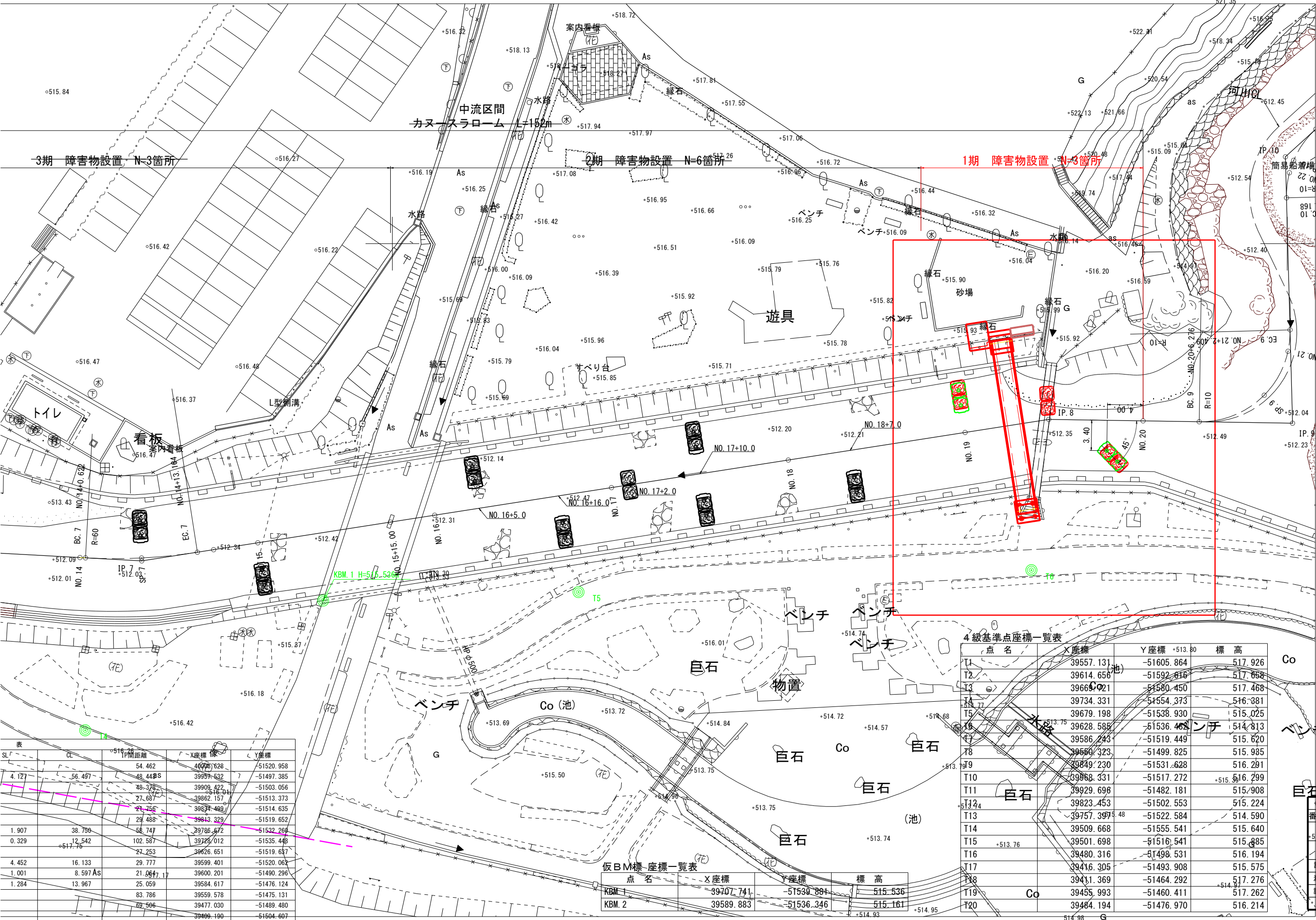
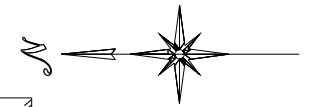


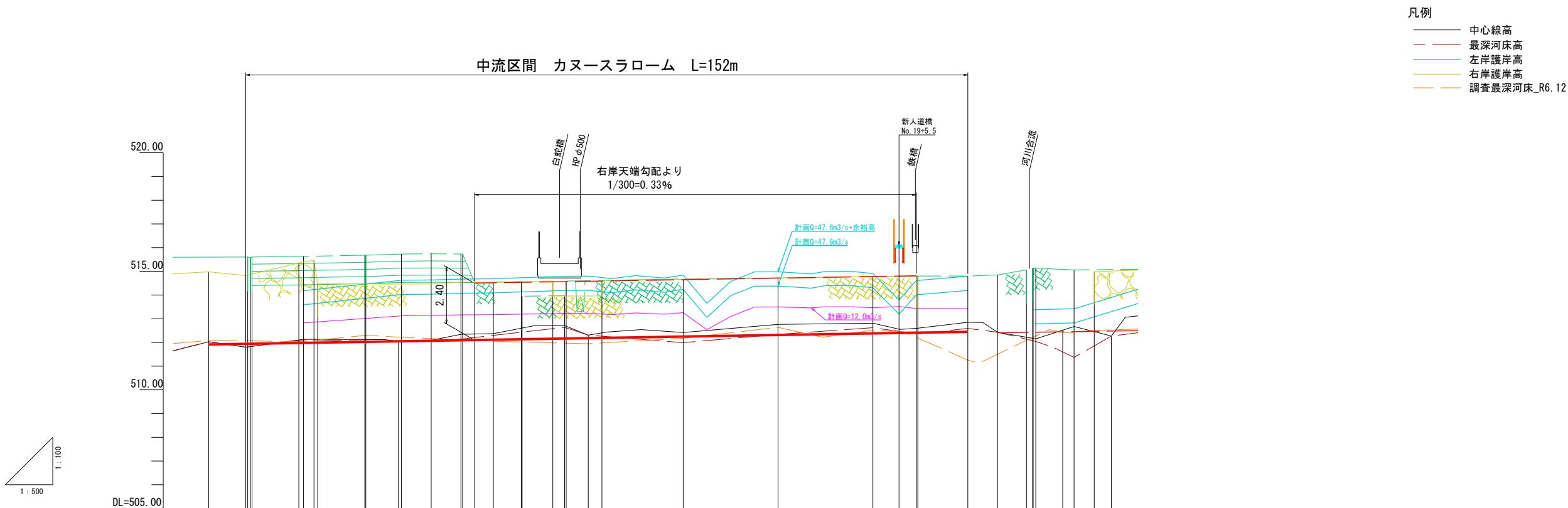
表				
SL	CL	TP間距離	X座標	Y座標
4.12	56.497	54.462	39957.628	-51520.958
		48.448	39957.632	-51497.385
		48.378	39909.422	-51503.056
		27.68	39862.157	-51513.373
		21.756	39834.489	-51514.635
1.907	38.796	29.488	39843.329	-51519.652
0.329	12.542	58.747	39786.572	-51532.269
	517.76	102.587	39728.012	-51535.448
		27.253	39626.651	-51519.637
4.452	16.133	29.777	39599.401	-51520.062
1.001	8.597	21.067	39600.201	-51490.296
1.284	13.967	25.059	39584.617	-51476.124
		83.786	39559.578	-51475.131
		69.506	39477.030	-51489.480
			39409.190	-51504.607

仮BM座標一覧表			
点名	X座標	Y座標	標高
KBM. 1	39407.741	-51539.884	515.536
KBM. 2	39589.883	-51536.346	515.161

4級基準点座標一覧表			
点名	X座標	Y座標	標高
T1	39557.131	-51605.864	517.926
T2	39614.656	-51592.616	517.658
T3	39664.021	-51580.450	517.468
T4	39734.331	-51554.373	516.381
T5	39679.198	-51538.930	515.025
T6	39628.588	-51536.462	514.813
T7	39586.243	-51519.449	515.620
T8	39580.323	-51499.825	515.985
T9	39849.230	-51531.628	516.291
T10	39968.331	-51517.272	515.916
T11	39929.698	-51482.181	515.908
T12	39823.453	-51502.553	515.224
T13	39757.397	-51522.584	514.590
T14	39509.668	-51555.541	515.640
T15	39501.618	-51516.541	515.885
T16	39480.316	-51498.531	516.194
T17	39416.305	-51493.908	515.575
T18	39411.369	-51464.292	517.276
T19	39455.993	-51460.411	517.262
T20	39484.194	-51476.970	516.214

石		実施図	
令和8年度（農務農担行為）東部アウトドア拠点整備事業人達橋架設工事			
番号	02/13	平面図	縮尺 1:200
515.06（一）前川			
安曇野市 明科 中川手			
設計会社			
測量会社			
調査会社			
安曇野市役所			

縦断図 H=1:100 V=1:500
中流区間 EC.6~No.20



平面線形図	距離標	区間距離	追加距離	現況			計画						
				地盤高	最深河床	左岸護岸高	右岸護岸高	最深河床評価高	護岸基礎天端高	護岸高	計画河床高	水位	勾配

NO. 12	11.584	240.000	512.03	512.03	514.98	511.94
EC. 6	7.791 0.430 0.380 0.330	247.791 248.221 248.601 248.931	511.80	511.80 515.68 515.68 515.68	514.82	
NO. 13	9.880 1.080 0.190 0.780	258.991 260.000 262.190 262.970	512.13	512.11 515.63	515.35 515.40 515.46 514.48	511.98
NO. 14	6.890 0.622	260.000 260.622	512.05 512.05	515.73	514.46	
SP. 7	6.271	266.893	512.09	512.09	514.47	
EC. 7	6.272 0.270 2.510	263.165 263.435 266.935	512.34	512.14 515.73 514.53	514.54	512.09
NO. 15	3.965	300.000	512.37	512.30	514.53	512.11
	5.900 0.150	305.900 306.050		514.57		
NO. 15+15	6.490 0.000	312.540 315.000	512.71	512.64	514.59 513.96 513.96	512.16
NO. 16	4.650	320.000	512.31	512.31	514.59	
	2.890	322.890			513.96 514.59	
NO. 17	17.110	340.000	512.42	511.99	514.66	512.25
NO. 18	20.000	360.000	512.76	512.34	514.71	512.31
NO. 19	20.000	380.000	512.81	512.62	514.78	512.38
IP. 8	8.160 0.297	388.160 388.457	512.60	512.36	514.81	512.48
NO. 20	10.543	400.000	512.85	512.59	514.80	512.45
BC. 9	6.276	406.276	512.43	512.43	514.85	
SP. 9	6.100 0.160 0.567	412.376 412.536 413.103	512.15	512.04 515.06 515.13		
NO. 21	5.657	420.000	512.52	512.52		
EC. 9	2.409	422.409	512.67	512.66	515.06	
	4.240	426.649			514.99	
	3.634	430.283		512.27		

1A=22-12-07
1A=100-000
1A=380-920
1A=680-000

1A=11-00
1A=60-58
1A=330-000
1A=330-36

IP. 8
1A=9-45-34

1A=30-35-58
R=10.000
TL=10.434
1A=15-33
1A=4-682

実施図

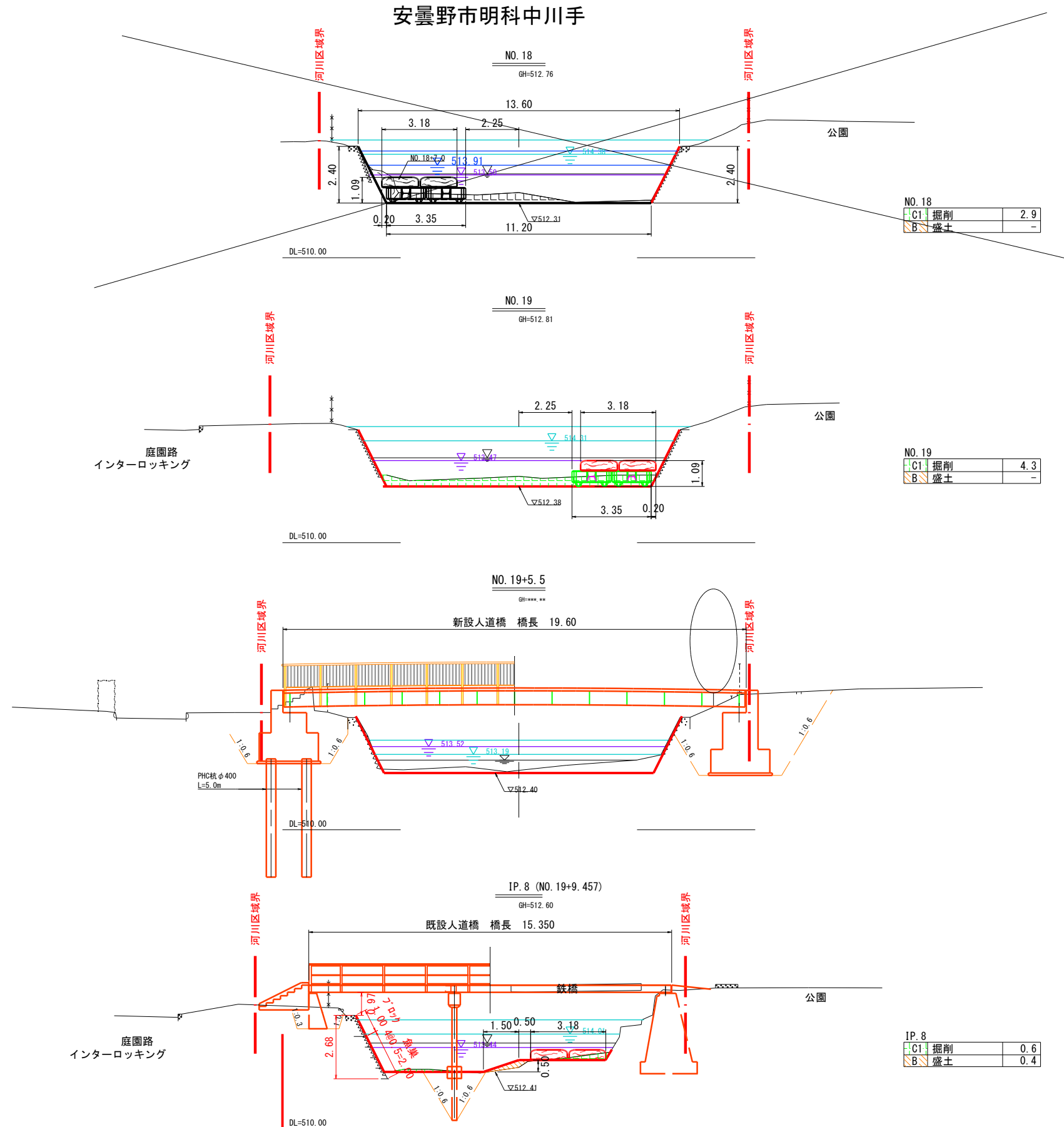
令和5年度（債務負担行為）東部アウトドア拠点整備事業入道橋架替工事

番号	03/13	縦断図	縮尺	図示
(一) 前川				
安曇野市 明科 中川手				
設計会社				
測量会社				
調査会社				
安曇野市役所				

— Q10=47.6m3/ (計画後)
— Q10=47.6m3/s
— Q =12.0m3/s (計画後)

横断図 (10) s=1:100

安曇野市明科中川手



NO. 18		
C1	掘削	2.9
B	盛土	-

NO. 19		
C1	掘削	4.3
B	盛土	-

IP. 8		
C1	掘削	0.6
B	盛土	0.4

実施図	
令和8年度(建設費負担行為) 東部アウトドア拠点整備事業人道橋架設工事	
番号	07/13 横断図 (10) 縮尺 1:100
(一) 前川	
安曇野市 明科 中川手	
設計会社	
測量会社	
調査会社	
安曇野市役所	

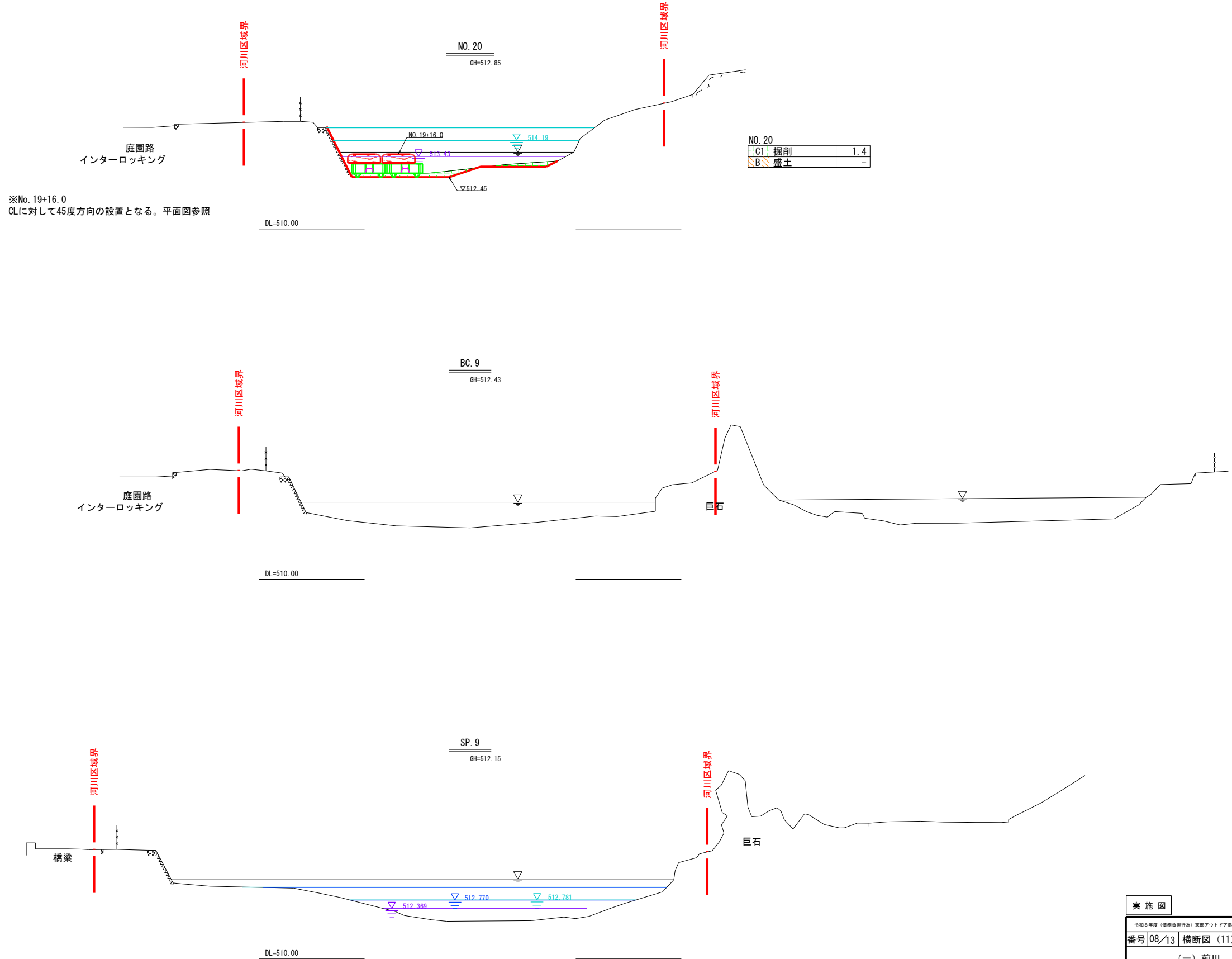
— Q10=46.8m3/ (計画後)
— Q10=46.8m3/s
— Q =11.0m3/s (計画後)

横断図 (11) S=1:100 安曇野市明科中川手

河川保全区域界

河川保全区域界

河川保全区域界

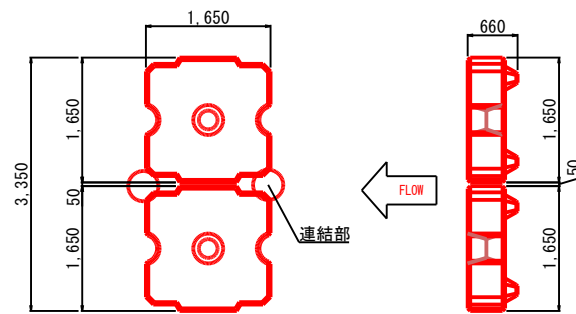


実 施 図			
令和8年度（後援費助成）東部アウトドア拠点整備事業人造成果検証工事			
番号	08/13	横断図 (11)	縮尺 1:100
(一) 前川			
安曇野市 明科 中川手			
設計会社			
測量会社			
調査会社			
安曇野市役所			

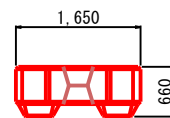
コンクリートブロック構造図

3 t o n型リーフロック標準敷設図

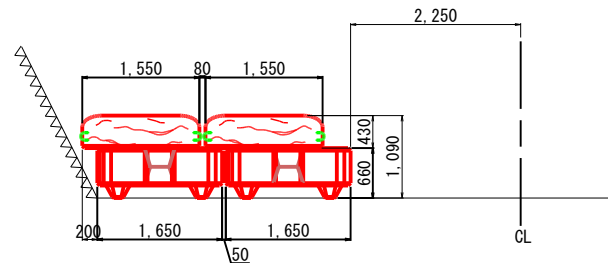
配置平面図 S=1:50



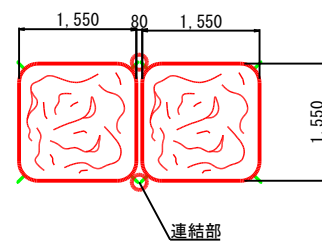
配置断面図 S=1:50



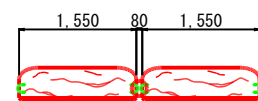
標準配置図 S=1:50



配置平面図 S=1:50

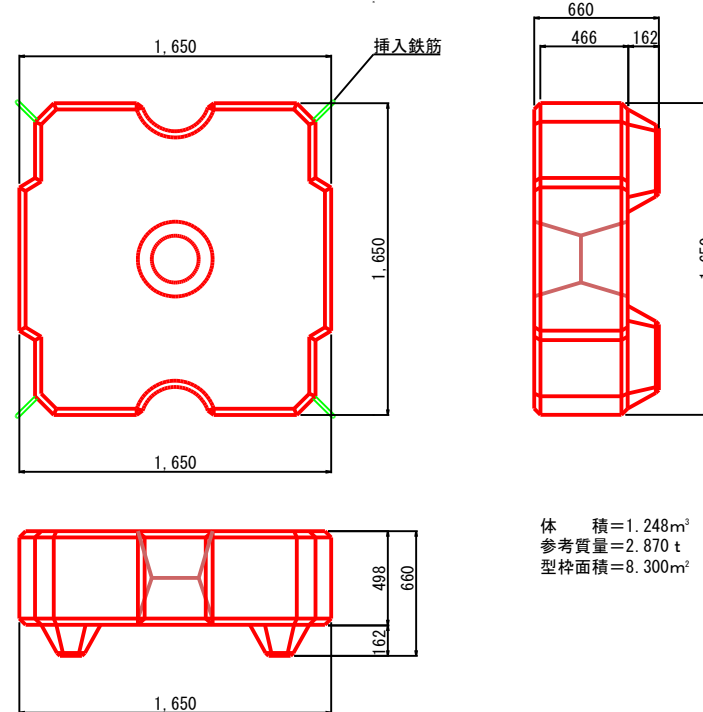


配置断面図 S=1:50



リーフロック 3 tタイプ 単体図 S=1:20

(Ⅲ型)

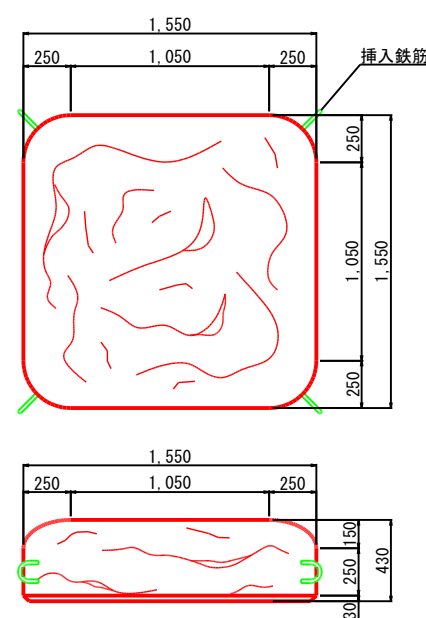


体 積=1.248m³
参考質量=2.870 t
型枠面積=8.300m²

2 t o n型NPロック標準敷設図

NPロック 2 tタイプ 単体図 S=1:20

(厚:43型)

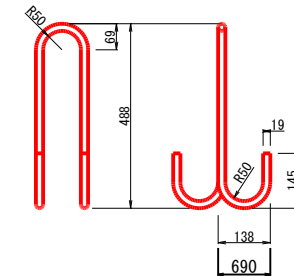


諸元表

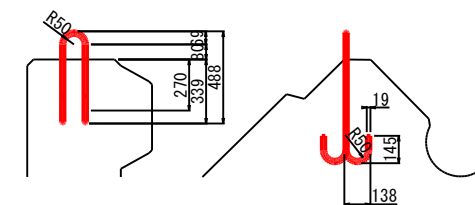
参考質量	2.171 t
体 積	0.944 m ³
型枠面積	6.00 m ²

型枠は強化プラスチック製
※フック径は φ19mm

挿入鉄筋単体図 S=1:5



フック鉄筋設置詳細図 S=1:10

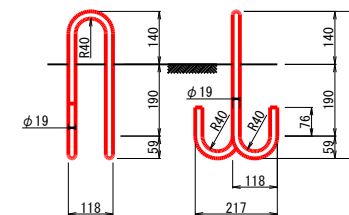


連結鉄筋材料表

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
連結鉄筋	鉄筋 φ19	kg	3.15	全長1412mm

(1個当り)

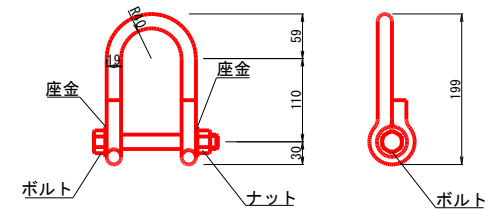
挿入鉄筋単体図 S=1:5



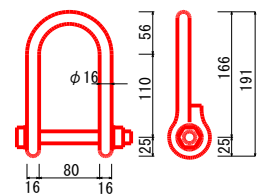
諸元表

トン型	径(mm)	重量(kg)
2.0(t43)	19φ	2.59

連結金具単体図 (φ19)



連結金具単体図 (φ16)



実施図

令和8年度（費後援費助成）東部アクトピア拠点整備事業人達建築工事	
番号	09/13
コンサルトの構造図縮尺 図示	
(一) 前川	
安曇野市 明科 中川手	
設計会社	
測量会社	
調査会社	
安曇野市役所	

全体施工手順
※施工重機について
大型クレーンの進入は困難なため、4.9tクレーンによる設置を想定する。

※既存障害物について
球状の障害物は再利用可能なため、撤去のみとする。

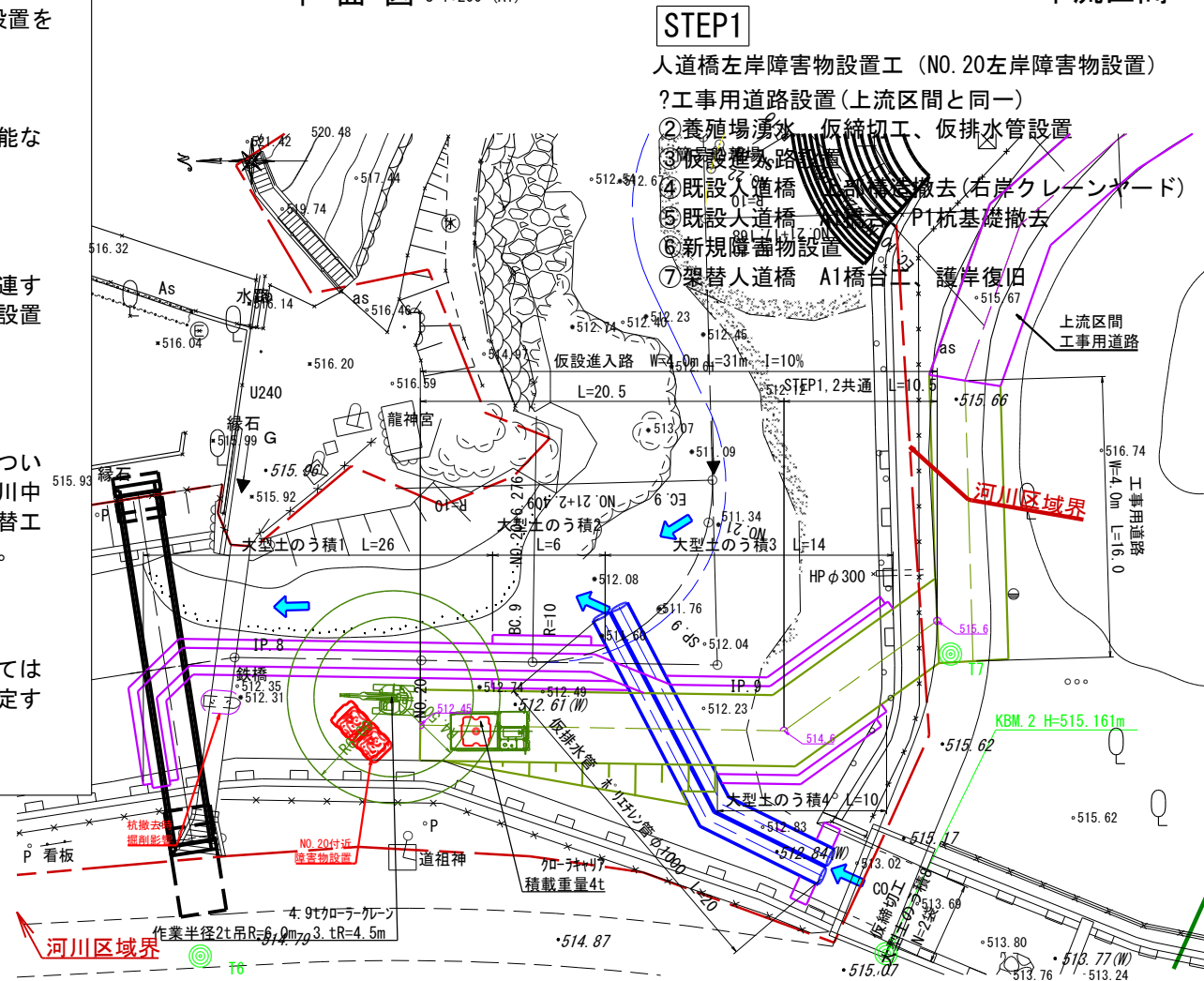
第1期工事
STEP1, STEP2
人道橋の撤去・架替に関連する範囲について障害物を設置する。

第2期工事
STEP3, 4
白蛇橋～人道橋の範囲について障害物を設置する。河川中央に締切工を設置し、瀬替工により左右岸を施工する。

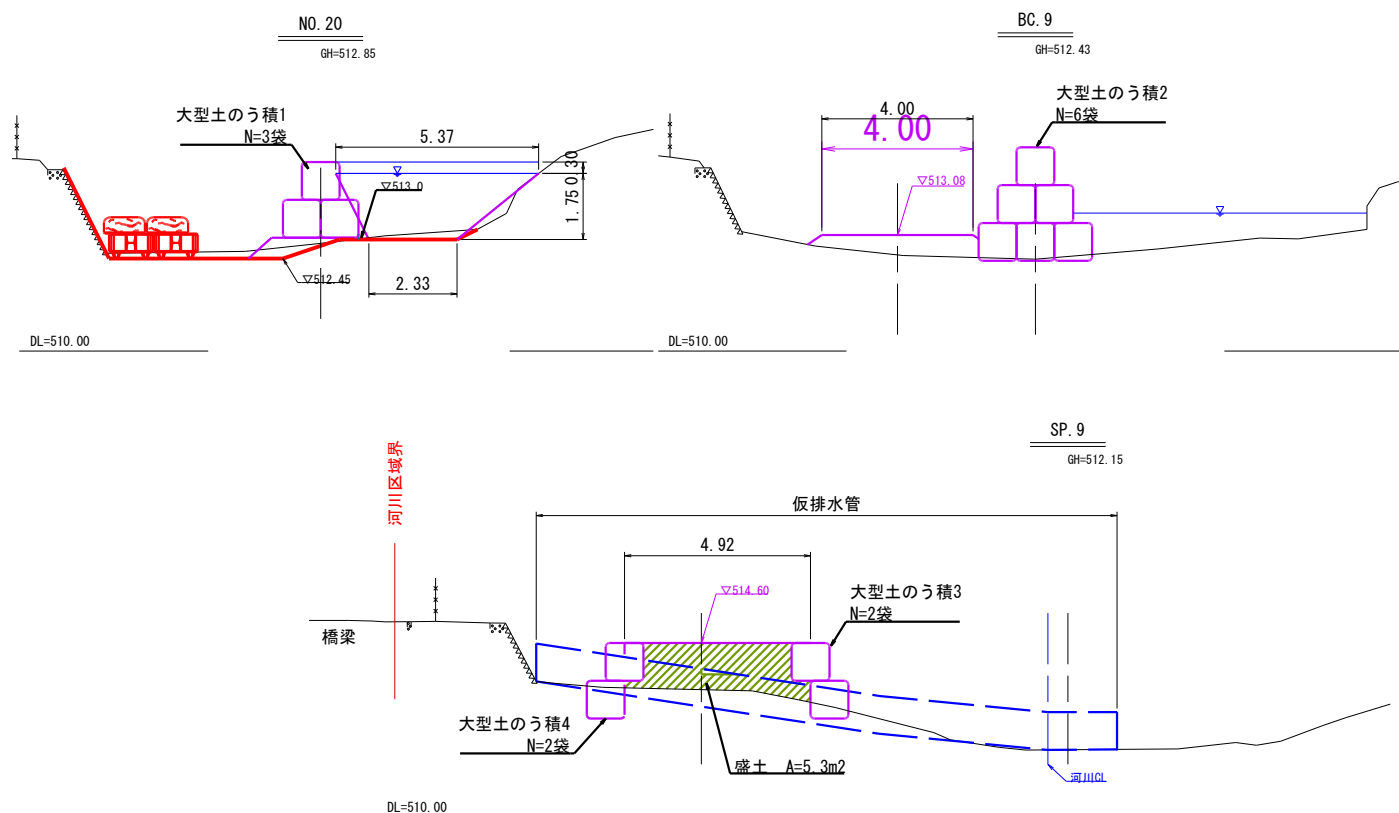
第3期工事
STEP5, 6
白蛇橋下流障害物については、下流工事時に設置を予定する。

施工計画図(1)

平面図 S=1:200 (A1)

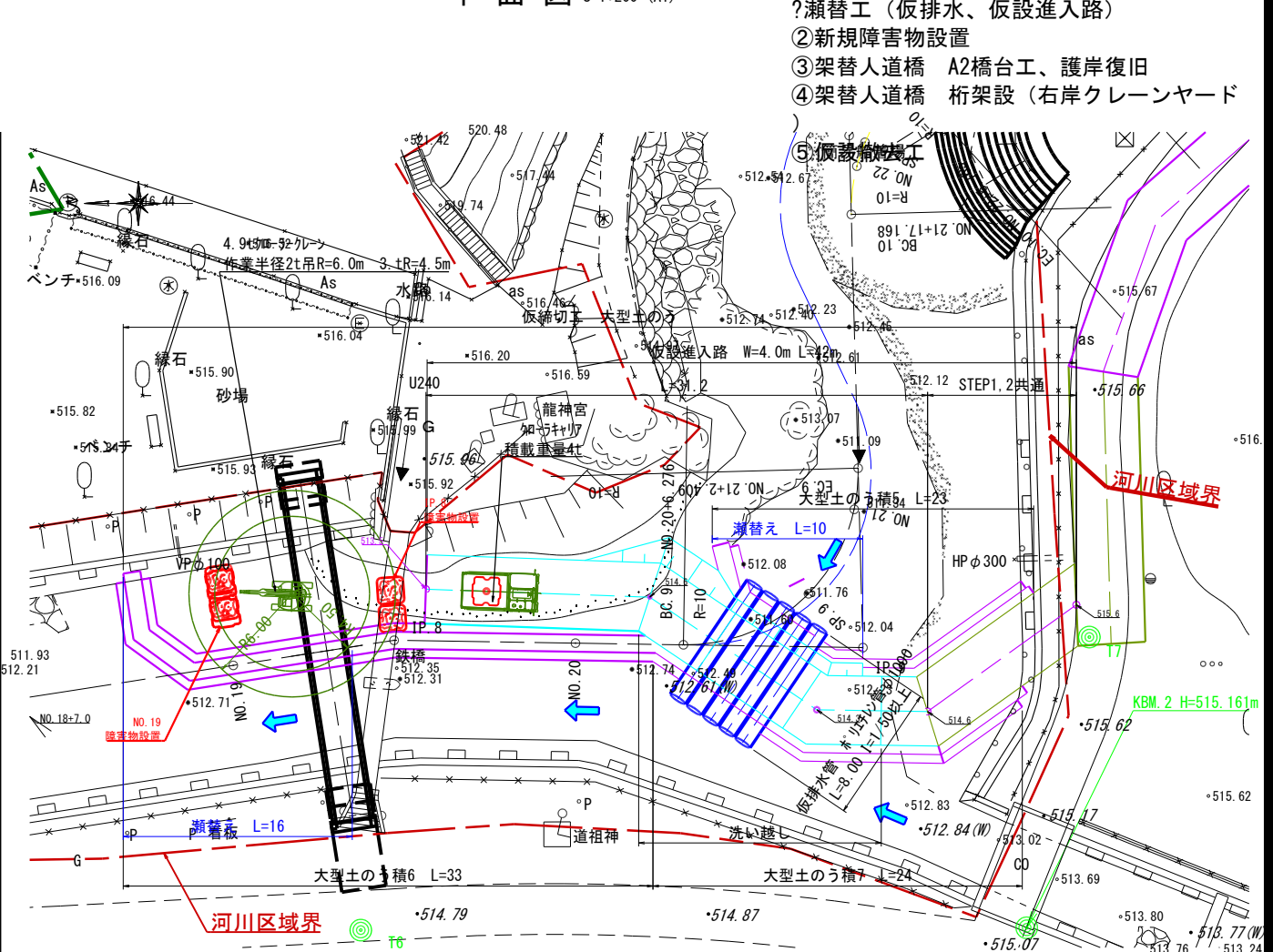


横断図 S=1:100 (A1)

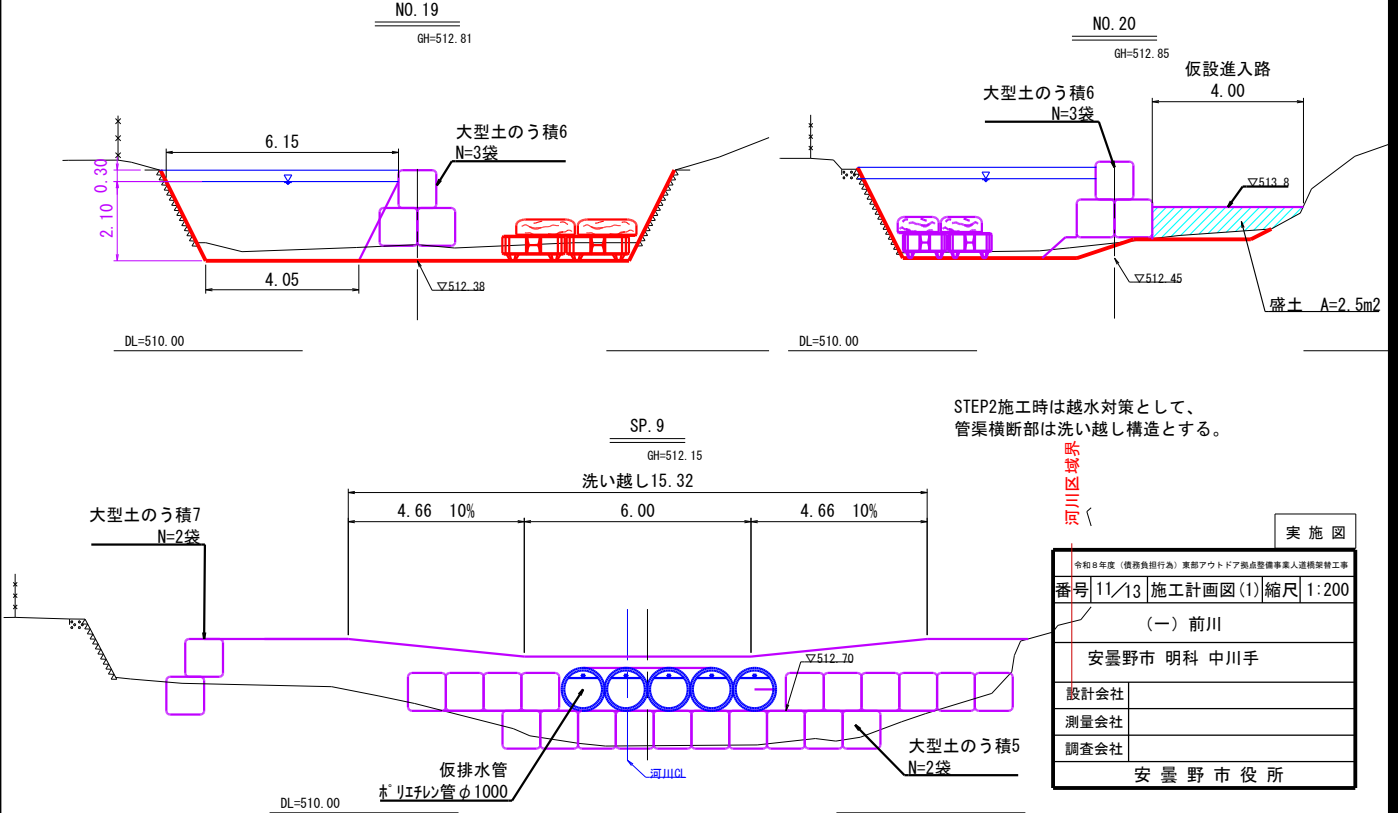


中流区間

平面図 S=1:200 (A1)



横断図 S=1:100 (A1)



STEP2

- 人道橋右岸障害物設置工 (NO. 19, NO. 19+7.0)
?瀬替工 (仮排水、仮設進入路)
②新規障害物設置
③架替人道橋 A2橋台工、護岸復旧
④架替人道橋 桁架設 (右岸クレーンヤード)

STEP2施工時は越水対策として、
管渠横断部は洗い越し構造とする。

実施図	
令和8年度(復興後計画)東部アウトドア拠点整備事業人道橋架替工事	
番号 11/13 施工計画図(1)縮尺 1:200	
(一) 前川	
安曇野市 明科 中川手	
設計会社	
測量会社	
調査会社	
安曇野市役所	